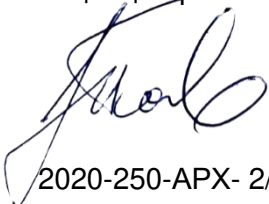


2/9.2.1 НАСЛОВНА СТРАНА

**2/9.2. ПРОЈЕКАТ КОНСТРУКЦИЈЕ ЗГРАДЕ ЗА СС И ТК СА ОТПРАВНИКОМ
У СЛУЖБЕНОМ МЕСТУ САЈЛОВО**

Инвеститор:	„Инфраструктура Железнице Србије“ а.д. Немањина 6/4, Београд
Наручилац:	Конзорцијум фирми: China Railway International Corporation Ltd. (CRIC) China Communication Construction Company Ltd. (CCCC)
Објекат:	Пруга Београд - Суботица државна граница (Келебија), ДЕОНИЦА ПРУГЕ НОВИ САД - СУБОТИЦА - ДРЖАВНА ГРАНИЦА (КЕЛЕБИЈА) , у Новом Саду, Кисачу, Степановићеву, Змајеву, Врбасу, Ловћенцу, Малом Иђошу, Бачкој Тополи, Жеднику, Наумовићеву и Суботици, К.О. Нови Сад I, К.О. Нови Сад IV, К.О. Кисач, К.О. Руменка, К.О. Степановићево, К.О. Ченеј, К.О. Бачко Добро Поље, К.О. Врбас, К.О. Врбас - град, К.О. Змајево, К.О. Куцура, К.О. Ловћенац, К.О. Мали Иђош, К.О. Фекетић, К.О. Бачка Топола, К.О. Бачка Топола - Град, К.О. Мали Београд, К.О. Биково, К.О. Доњи Град, К.О. Жедник, К.О. Нови Град, К.О. Палић, К.О. Стари Град, на катастарским парцелама према списку приложеном у Главној свесци
Врста техничке документације:	ПЗИ - Пројекат за извођење
Назив и ознака дела пројекта:	2/9.2. - Пројекат конструкције зграде за СС и ТК са отправником у службеном месту Сајлово
За грађење / извођење радова:	нова градња
Пројектант:	Саобраћајни институт ЦИП, д.о.о. Немањина 6/ IV, Београд 351-02-03602/2020-09
Одговорно лице пројектанта:	Генерални директор: Милутин Игњатовић, дипл. инж.
Потпис:	 226692666-010139
Одговорни пројектант:	Јован Попов, маст.инж.грађ лиценца бр. 311 Р386 17
Потпис:	 Jovan Popov
Број дела пројекта:	2020-250-APX- 2/9.2
Место и датум:	Београд, новембар 2021.год.

Milutin
Ignjatović

226692666-010139
4943710139

Digitally signed by
Milutin Ignjatović
226692666-010494371
0139
Date: 2022.02.28
16:07:51 +01'00'

Digitally signed by
Jovan Popov
Date: 2022.02.25
13:05:50 +01'00'

2/2. САДРЖАЈ

2.1.	Насловна страна
2.2.	Садржај
2.3.	Решење о одређивању одговорног пројектанта
2.4.	Изјава одговорног пројектанта
2.5.	Текстуална документација
2.6.	Нумеричка документација
2.7.	Графичка документација

2/9.2.3 РЕШЕЊЕ О ОДРЕЂИВАЊУ ОДГОВОРНОГ ПРОЈЕКТАНТА

На основу Члана 128, Закона о планирању и изградњи ("Службени гласник РС", бр. 72/09, 81/09-исправка, 64/10- одлука УС, 24/11, 121/12, 42/13-одлука УС, 50/13-одлука УС, 98/13-одлука УС, 132/14, 145/14, 83/18, 31/19, 37/19 - др.закон, 9/20 и 52/21) и одредби Правилника о садржини, начину и поступку израде и начину вршења контроле техничке документације према класи и намени објекта ("Службени гласник РС", бр. 73/2019) као:

ОДГОВОРНИ ПРОЈЕКАНТ

за израду **2/9.2. - Пројекат конструкције зграде за СС и ТК са отправником у службеном месту Сајлово**, који је део ПЗИ - Пројекта за извођење за изградњу пруге Београд - Суботица државна граница (Келебија), **ДЕОНИЦА ПРУГЕ НОВИ САД - СУБОТИЦА - ДРЖАВНА ГРАНИЦА (КЕЛЕБИЈА)**, у Новом Саду, Кисачу, Степановићеву, Змајеву, Врбасу, Ловћенцу, Малом Иђошу, Бачкој Тополи, Жеднику, Наумовићеву и Суботици, К.О. Нови Сад I, К.О. Нови Сад IV, К.О. Кисач, К.О. Руменка, К.О. Степановићево, К.О. Ченеј, К.О. Бачко Добро Поље, К.О. Врбас, К.О. Врбас - град, К.О. Змајево, К.О. Куцура, К.О. Ловћенац, К.О. Мали Иђош, К.О. Фекетић, К.О. Бачка Топола, К.О. Бачка Топола - Град, К.О. Мали Београд, К.О. Биково, К.О. Доњи Град, К.О. Жедник, К.О. Нови Град, К.О. Палић, К.О. Стари Град, на катастарским парцелама према списку приложеном у Главној свесци, одређује се:

Јован Попов, маст.инж.грађ. _____ 311 Р386 17

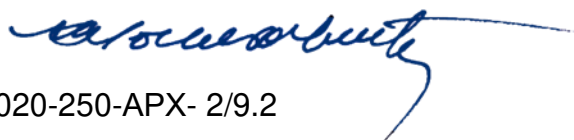
Пројектант:

САОБРАЋАЈНИ ИНСТИТУТ ЦИП д.о.о.,
Београд Немањина 6/IV

Одговорно лице/заступник:

Генерални директор: Милутин Игњатовић, дипл. инж.

Потпис:



Број техничке документације: 2020-250-APX- 2/9.2

Место и датум:

Београд, новембар 2021.год.

2/9.2.4 ИЗЈАВА ОДГОВОРНОГ ПРОЈЕКТАНТА

Одговорни пројектант пројекта **2/9.2. - Пројекат конструкције зграде за СС и ТК са отпрашником у службеном месту Сајлово**, који је део ПЗИ - Пројекта за извођење за изградњу пруге Београд - Суботица државна граница (Келебија), **ДЕОНИЦА ПРУГЕ НОВИ САД - СУБОТИЦА - ДРЖАВНА ГРАНИЦА (КЕЛЕБИЈА)**, у Новом Саду, Кисачу, Степановићеву, Змајеву, Врбасу, Ловћенцу, Малом Иђошу, Бачкој Тополи, Жеднику, Наумовићеву и Суботици, К.О. Нови Сад I, К.О. Нови Сад IV, К.О. Кисач, К.О. Руменка, К.О. Степановићево, К.О. Ченеј, К.О. Бачко Добро Поље, К.О. Врбас, К.О. Врбас - град, К.О. Змајево, К.О. Куцура, К.О. Ловћенац, К.О. Мали Иђош, К.О. Фекетић, К.О. Бачка Топола, К.О. Бачка Топола - Град, К.О. Мали Београд, К.О. Биково, К.О. Доњи Град, К.О. Жедник, К.О. Нови Град, К.О. Палић, К.О. Стари Град, на катастарским парцелама према списку приложеном у Главној свесци:

Јован Попов, маст.инж.грађ.

ИЗЈАВЉУЈЕМ

1. да је пројекат у свему у складу са издатим Локацијским условима:
 - бр. ROP-MSGI-7141-LOC-1/2020, Заводни број: 350-02-00109/2020-14 од 08.05.2020,
 - бр. ROP-MSGI-931-LOCA-3/2020, Заводни број: 350-02-00192/2020-14 од 29.05.2020;
 - бр. ROP-MSGI-28188-LOCAN-6/2021, Заводни број: 350-02-01883/2021-07 од 30.09.2021. год.
2. да је пројекат у свему у складу са пројектом за грађевинску дозволу и издатом грађевинском дозволом:
 - бр. ROP-MSGI-27315-CPI-2/2021, Заводни број: 351-02-03590/2021-07 од 26.10.2021.год.
3. да је пројекат израђен у складу са Законом о планирању и изградњи, прописима, стандардима и нормативима из области изградње објеката и правилима струке;
4. да је пројекат у свему у складу са начинима за обезбеђење испуњења основних захтева за објекат прописаних елаборатима и студијама.

Одговорни пројектант: Јован Попов, маст.инж.грађ.

Број лиценце: 311 Р386 17

Потпис:



Број техничке документације: 2020-250-APX- 2/9.2

Место и датум: Београд, новембар 2021.год.

2.5 – ТЕКСТУАЛНА ДОКУМЕНТАЦИЈА

Технички опис

Предметни објекат СС и ТК налази се у Сајлову крај Новог Сада. Овим пројектом је предвиђена изградња објекта, у складу са технолошким захтевима модернизације пруге Београд-Суботица-Државна граница (Келебија), на деоници Нови Сад- Суботица- Државна граница (Келебија). Нови објекат је скелетног конструктивног система и има само приземље.

Пројектован је приземни, правоугаони, објекат спратне висине 4.12м димензија у основи 26.5м×10.6м; растери оса у подужном правцу износе 4.9; 4.7; 6.0; 5.8; 4.9 м, а у другом правцу 3.0; 3.45; 3.95м.

Кров је четвороводан нагиба кровних равни од 15°, са кровним покривачем од равнoг пластифицираног лима постављеног на дашчану оплату. Кровна конструкција је класична дрвена састављена од дрвених рогова ослођених на рожњачу и венчанице. Рожњача преноси оптерећење на дрвене стубове који оптерећење на плочу преносе преко тавањача на које се ослањају, стабилност кровне конструкције остварена је пајантама и рожњачама. Материјал за израду кровне конструкције је дрво, четинари друге класе.

Објекат је скелетног конструктивног система. Састоји се од попречних армирано бетонских рамова који су у другом правцу - подужном, повезани фасадним и унутрашњим гредама на нивоу армирано бетонске таванске конструкције. Ободни стубови су армирано бетонски димензија 20цм/30цм, а унутрашњи 20цм/20цм. Попречне и подужне унутрашње греде су димензија 20цм/35цм, а ободне 20цм/80цм. Крстасто армирана бетонска таваница ливена је на лицу места у глаткој оплати, димензија је: $d=16$ цм у марки бетона C25/30 и армирана арматуром В 500. Преко таванице се поставља слој камене вуне као термоизолације, у дебљини од 12цм. Ободни фасадни зидови су сендвич зидови од гитер опеке дебљине 19цм, слоја термоизолације 10цм и фасадне силикатне опеке дебљине 12цм.

Подна плоча је "пливајућа", дебљине 20цм. Плоча се изводи на тлу и дилатирана је од зидова. Плоча је армирана мрежом $\pm Q335$ у обе зоне

Фундирање објекта је предвиђено на, међусобно повезаним, армирано бетонским темељним тракама испод фасадних зидова и попречних рамова. Дубина фундирања је усвојена на основу геотехничког елабората она је $D_f=1.65$ м од коте пода. Ископ радити под углом од 45° или предвидети подграду. Унутар објекта се налази опрема до које долазе електро каблови постављени у армирано бетонске канале који својом дужином не прелазе дубину темељних трака. Због потребе да се каблови из објекта уводе у спољне шахтове на одређеној дубини било је неопходно направити продоре кроз темеље.

Сви конструктивни елементи су пројектовани од армираног бетона марке МБ30 према ПБАБ 87, односно одговарајуће класе C25/30 према SRPS U.M1.021:1997, SRPS EN 13670-1:2010, EN 206-1:2000, а армирани ребрастом арматуром Б500 у свему према техничким спецификацијама.

Оптерећења на која су рачунати конструктивни елементи објекта су узета у свему у складу са правилником за оптерећење објеката високоградње. Оптерећења на која су извршени прорачуни су : стално оптерећење (сопствена тежина конструкције + стални терет), оптерећење снегом, оптерећење ветром, у свему према Правилнику за оптерећење објеката ветром (група стандарда СРПС У.Ц7. ...). Прорачун и димезионисање елемената конструкције су урађени у свему према Правилнику за димезионисање челичних и армирано бетонских конструкција на најнеповољније комбинације оптерећења према важећим прописима за оптерећења ових врста конструкција.

Напомена: Предмер и предрачун за елементе конструкције овог пројекта налазе се у истоименој књизи архитектуре.



Саставио :

Јован Попов, маст.инж.грађ

2.6 – НУМЕРИЧКА ДОКУМЕНТАЦИЈА

АНАЛИЗА ОПТЕРЕЋЕЊА

-Стално оптерећење

Коси кров - дрвена конструкција

- челични раван лим на дашчаној оплати :		= 0.35 kN/m ²
- тежина хидроизолације :		= 0.10 -//-
- тежина кровне конструкције :		= 0.30 -//-

		g = 0.75 kN/m² (косе површи)

-оптерећење на венчаницу $0.75 / \cos \alpha \cdot 1.85 = 1.38 \text{ kN/m}^1$
-оптерећење на тавањачу ... $R_g = 0.75 / \cos \alpha \cdot 3.35 \cdot 3,15 = 7.91 \text{ kN} \Rightarrow 7.91 \cdot 2 / 10.4 = 1.52 \text{ kN/m}^1$

- снег ($\alpha = 15^\circ$) : **s = 1.00 kN/m² (основе)**

-оптерећење на венчаницу $1.0 \cdot 1.85 = 1.85 \text{ kN/m}^1$
-оптерећење на тавањачу $R_g = 1.0 \cdot 3.35 \cdot 3,15 = 10.55 \text{ kN} \Rightarrow 10.55 \cdot 2 / 10.4 = 2.0 \text{ kN/m}^1$

Међуспратна конструкција - аб плоча

- аб плоча :		= / kN/m ²
- водонепропусна фолија :		= 0.02 -//-
- камена вуна : 0.12*1.3		= 0.16 -//-
- малтер : 0.02*19		= 0.38 -//-

		g = 0.56 kN/m²

Фасадни зид (20+12 cm)

- опекарски блок (20 cm) : 0.20*10.0		= 2.00 kN/m ²	зида
- малтер : (0.02)*21.0 + (0.02)*19.0		= 0.80 -//-	
- камена вуна : 0.12*1.3		= 0.156 -//-	
- пуна опека (12 cm) : 0.12*16.0		= 1.92 kN/m ²	

		g_z = 4.88 kN/m²	зида

$$g_1 = 4.88 \times 3.55 = 17.32 \text{ kN/m}^1$$

Унутрашњи зид (20 cm)

- опекарски блок (20 cm) : 0.20*10.0		= 2.00 kN/m ²	зида
- малтер : (0.02+0.02)*19.0		= 0.76 -//-	

		g_z = 2.76 kN/m²	зида

$$g_2 = 2.76 \times 3.55 = 9.80 \text{ kN/m}^1$$

Преградни зид - унутрашњи (12 cm)

- пуна опека (12 cm) : $0.12 \cdot 16.0 = 1.92 \text{ kN/m}^2$ зида
- малтер : $(0.02+0.02) \cdot 19.0 = 0.76 \text{ -//-}$

$$g_z = 2.68 \text{ kN/m}^2 \quad \text{зида}$$

$$g_3 = 2.68 \cdot 3.55 = 9.51 \text{ kN/m}^1$$

-Корисно оптерећење

- непроходан таван : $= 1.0 \text{ kN/m}^2$
- техничке просторије : $= 2.0 \text{ kN/m}^2$
- канцеларије : $= 2.0 \text{ kN/m}^2$

-Дејство ветра на објекат (prema JUS U.C7. ...)

- густина ваздуха : $\rho = 1.225 \text{ kg/m}^3$
- класа храпавости терена : " B " $\rightarrow a = 0.03, b = 1.0, \alpha = 0.14$
- фактор временског интервала осредњавања : $k_t = 1.0$
- фактор повратног периода (повратни период $T = 100$ год.) : $k_T = 1.00$
- фактор топографије терена : $S_z = 1.0$

- основна брзина ветра : $V_{m,50,10} = 26.0 \text{ m/s}$

- фактор експозиције – за висину објекта : $z \sim 10 \text{ m} \rightarrow k_z = 1.00$

Према JUS U.C7. 112 оптерећење ветром на објекат се узима као притисак ветра на мале круте зграде.

$$q_w = q_{m,T,z} \cdot G_z \cdot C_p \cdot A_p$$

$$q_{m,t,z} = q_{m,T,10} \cdot k_z^2 \cdot S_z^2$$

$$q_{m,T,10} = \frac{1}{2} \cdot \rho \cdot (k_t \cdot k_T \cdot V_{m,50,10})^2 \cdot 10^{-3} = \frac{1}{2} \cdot 1.225 \cdot (1.0 \cdot 1.00 \cdot 26.0)^2 \cdot 10^{-3} = 0.414$$

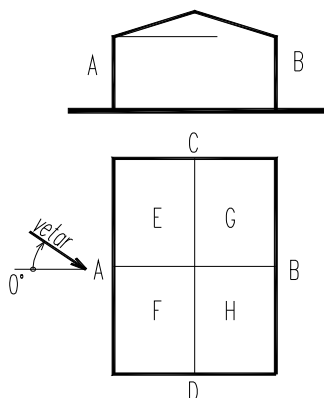
$$q_{m,t,z} = 0.414 \cdot 1.0^2 \cdot 1.0^2 = 0.414 \text{ kN/m}^2$$

$$q_w = 0.414 \cdot G_z \cdot C_p \cdot A_p \text{ kN/m}^2$$

- Динамички коефицијент за главне носеће елементе износи $G_z = 2.0$

$$q_w = 0.828 \cdot C_p \cdot A_p \text{ kN/m}^2$$

-Коефицијенти притиска ветра на објект

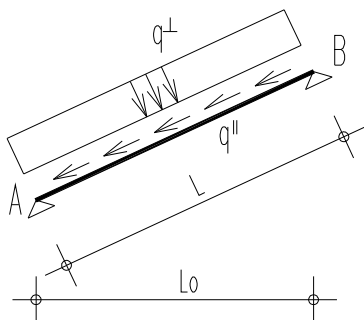


Комбиновани коефицијент спољашњег притиска ветра $C_{p,e}$:

β	A	B	C	D	E	F	G	H
0°	+ 1.05	- 0.7	/	/	0.4	0.4	- 0.8	- 0.8
90°	/	/	+ 0.75	- 0.55	- 1.3	- 1.3	- 0.7	- 0.7

пос Р1 - дрвени рогови

$b/d = 10/14 \text{ cm}$



$$L_0 = 3.70 \text{ m}$$

$$L = \frac{3.70}{0.9659} = 3.83 \text{ m}$$

- нагиб кровних равни : $\alpha = 15.0^\circ$
- размак рогова : $a = 84 \text{ cm}$

$$\cos \alpha = 0.9659 \quad \sin \alpha = 0.2588$$

Дрвене подлошке и јастуке поставити на местима сваког рога ради скраћења распона рога. Дрвене јастуке поставити управно на правац простирања таванице.

Оптерећење

Према анализи оптерећења

- тежина кровног окривача : $g = 0.65 \text{ kN/m}^2$ (косе површ.)

- оптерећење снегом ($\alpha = 15^\circ$) : $s = 1.00 \text{ kN/m}^2$ (основе)

- оптерећење ветром ($\beta = 0^\circ$) : $0.16 * (-0.9 + 0.7)$ $w = -0.032 \text{ kN/m}^2$ ($\perp$ на кров)

Због сишућег дејства, ветар се неће узимати у прорачун

Меродавно оптерећење $g+s$:

$$q = (0.65/0.9659 + 1.0) * 0.84 = 1.405 \text{ kN/m}$$

$$M = 1.405 * \frac{3.70^2}{8} = 2.40 \text{ kNm}$$

$$\rightarrow Ra = Rb = 2.60 \text{ kN}$$

> **Усвојен пресек :** **$b/d = 10/14 \text{ cm}$** четинари II класе

$$A = 140 \text{ cm}^2 \quad I_x = 2287 \text{ cm}^4 \quad W_x = 327 \text{ cm}^3 \quad i_x = 4.04 \text{ cm}$$

Дужина извијања : $L_{ix} = 383 \text{ cm}$

Контрола напона :

$$\sigma = \frac{2.40 * 100}{327} = 0.74 \text{ kN/cm}^2 < \sigma_{dop} = 1.0 \text{ kN/cm}^2$$

Контрола угиба : $f = \frac{5}{384} * \frac{1.405 * 10^{-2} * 370^4}{1000 * 2287} = 1.49 \text{ cm} \rightarrow \frac{L}{246}$

Београд, 2020.

Пројектант конструкције сарадник:

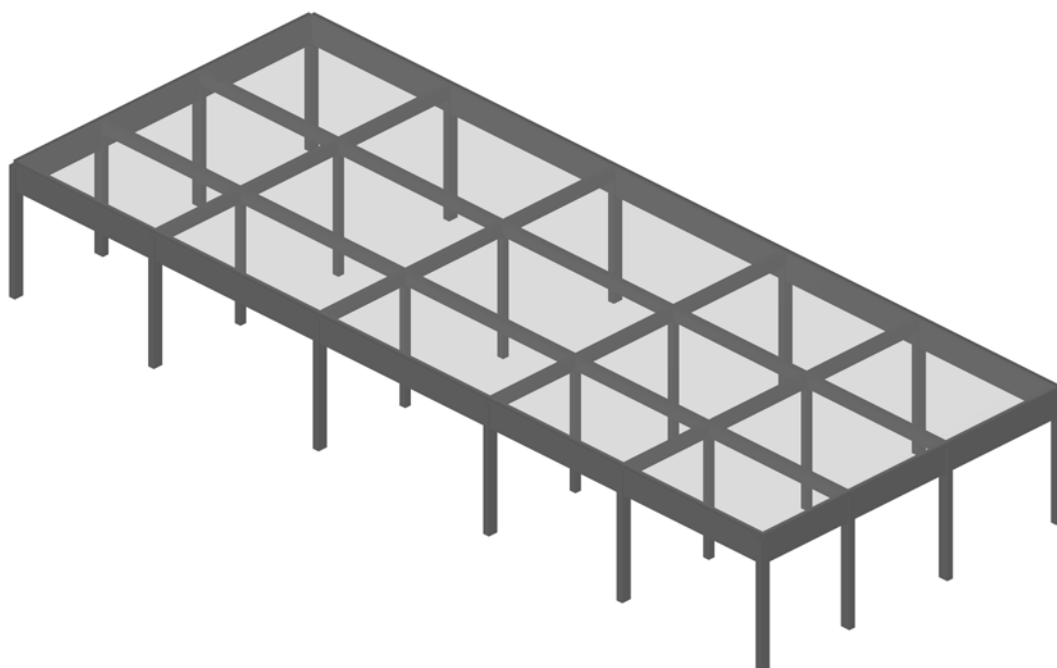
Ч. Попов

Иван Полић, маст. инж. грађ.



Одговорни пројектант конструкције

Јован Попов маст. инж. грађ.



Изометрија

Шема нивоа			
Назив	z [m]	h [m]	
	3.80	3.80	
	0.00	1.65	

Назив	z [m]	h [m]
	-1.65	

Табела материјала							
No	Назив материјала	E[kN/m ²]	μ	γ [kN/m ³]	α_t [1/C]	Em[kN/m ²]	μ_m
1	Beton MB 30	3.150e+7	0.20	25.00	1.000e-5	3.150e+7	0.20

Сетови плоча								
No	d[m]	e[m]	Материјал	Тип прорачуна	Ортотропија	E2[kN/m ²]	G[kN/m ²]	α
<1>	0.160	0.080	1	Танка плоча	Изотропна			

Сетови греда								
--------------	--	--	--	--	--	--	--	--

Сет: 1 Пресек: b/d=20/20, Фиктивна ексцентричност

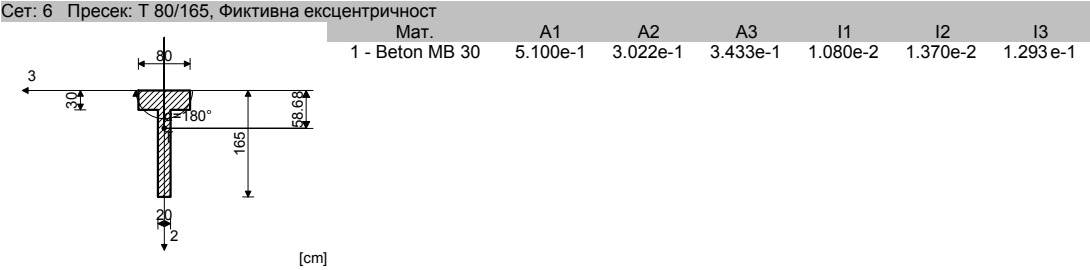
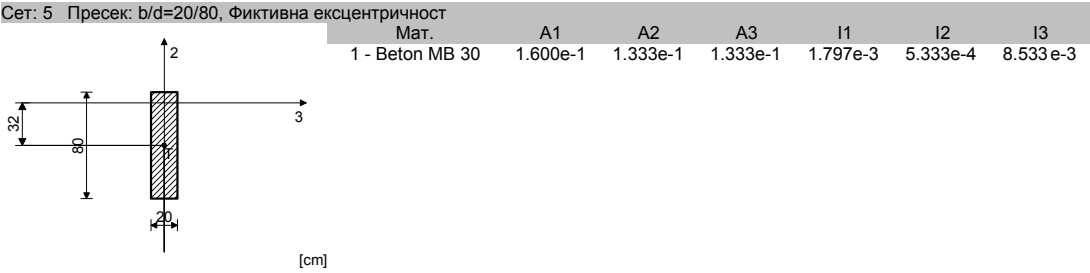
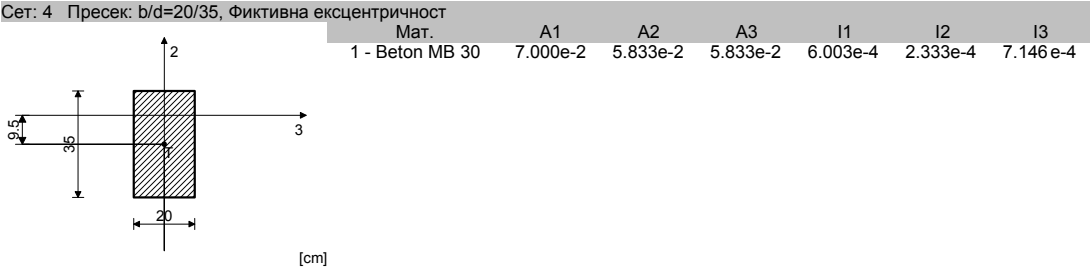
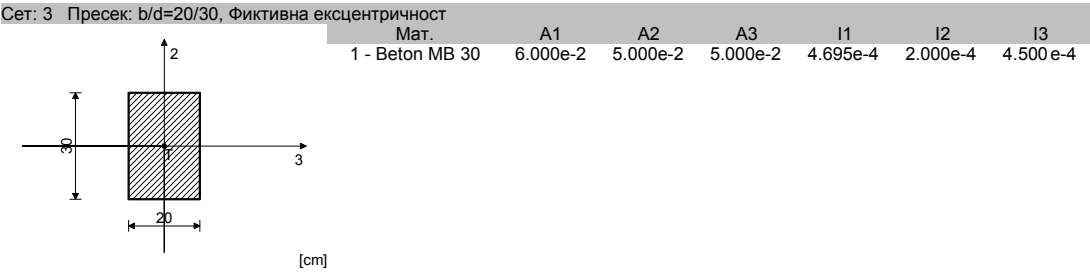
Мат.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - Beton MB 30	4.000e-2	3.333e-2	3.333e-2	2.253e-4	1.333e-4	1.333e-4

[cm]

Сет: 2 Пресек: b/d=30/20, Фиктивна ексцентричност

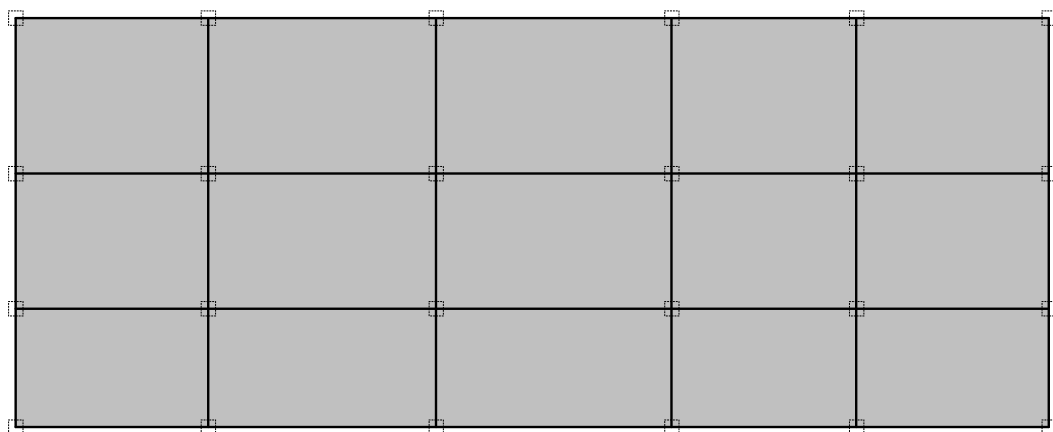
Мат.	A1	A2	A3	I1	I2	I3
1 - Beton MB 30	6.000e-2	5.000e-2	5.000e-2	4.695e-4	4.500e-4	2.000e-4

[cm]

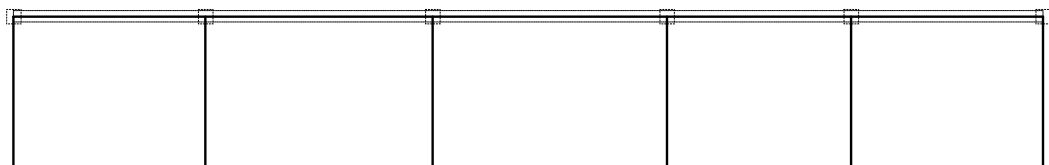


		X 4		
B 2	B 3	X 3	B 4	B 5
		X 2		
		X 1		

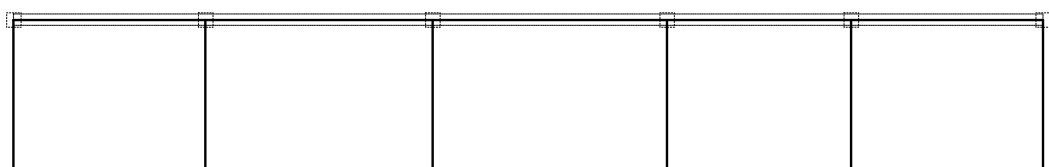
Диспозиција рамова



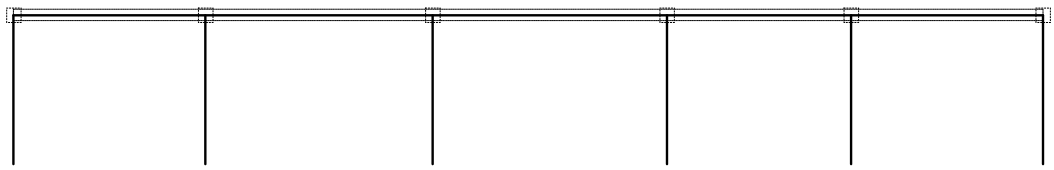
Ниво: [3.80 m]



Рам: X_1



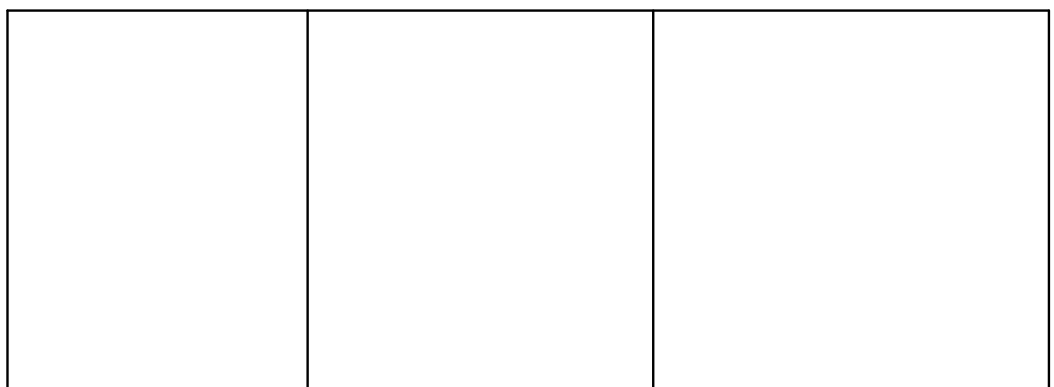
Рам: X_2



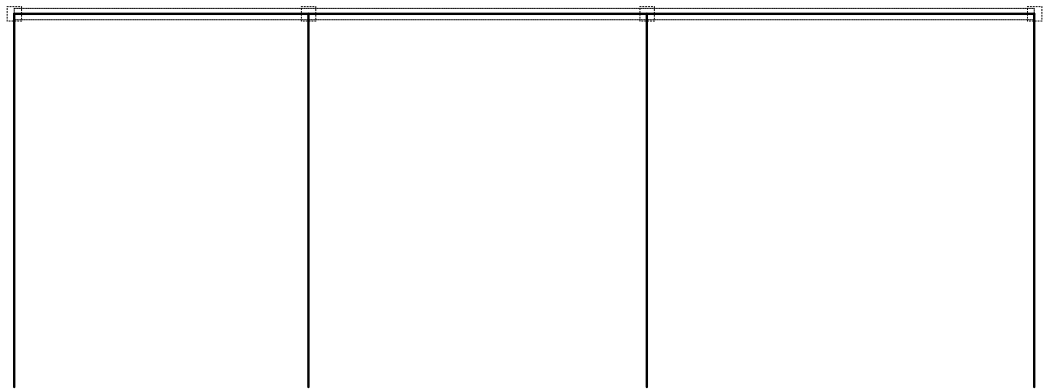
Рам: X_3



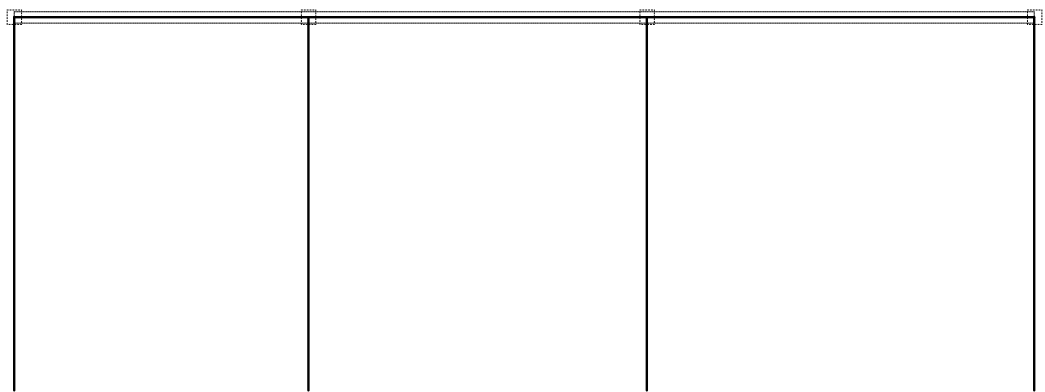
Рам: X_4



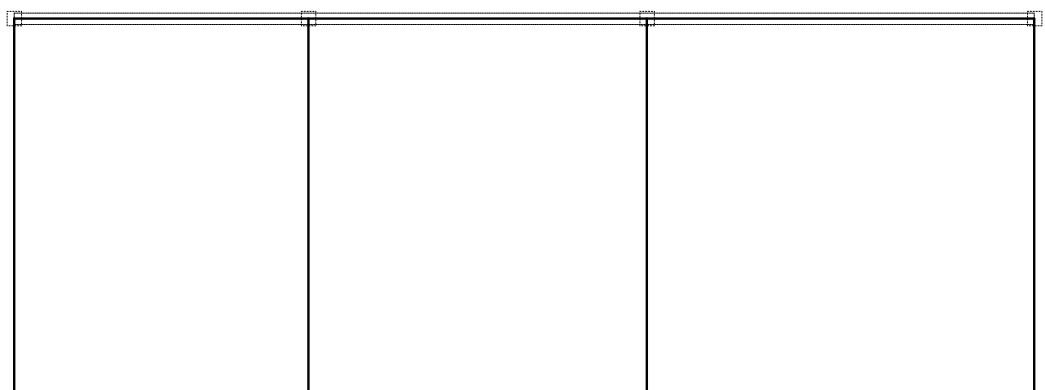
Рам: B_1



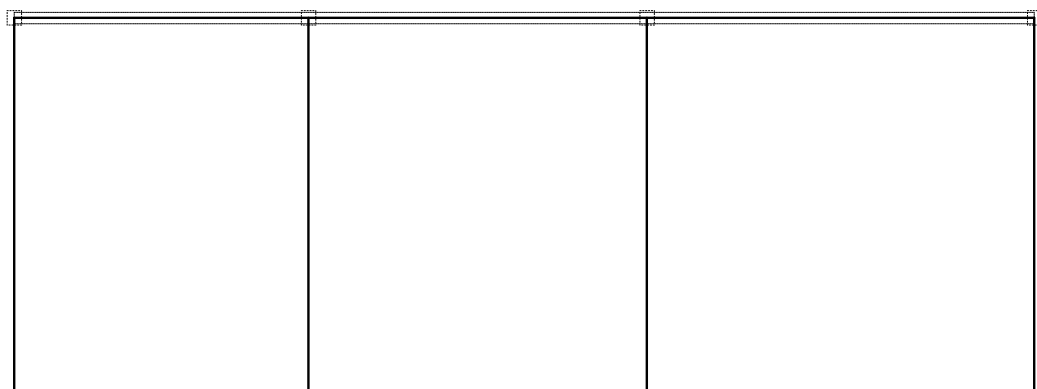
Pam: B_2



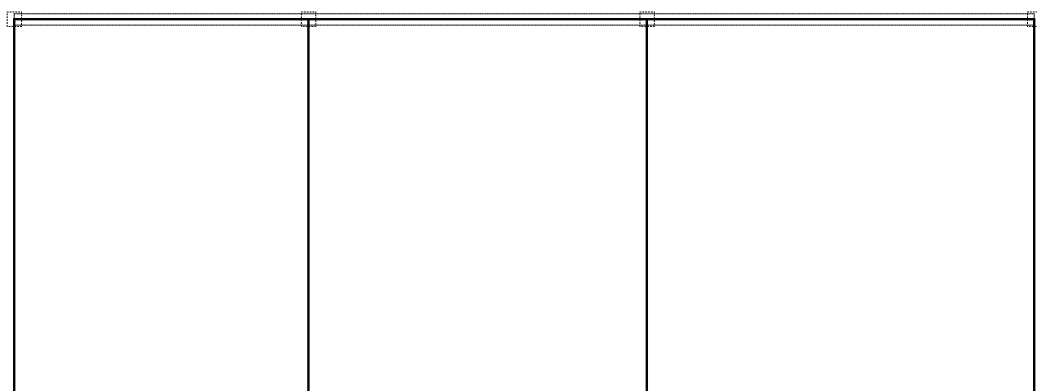
Pam: B_3



Pam: B_4



Пам: B_5



Пам: B_6

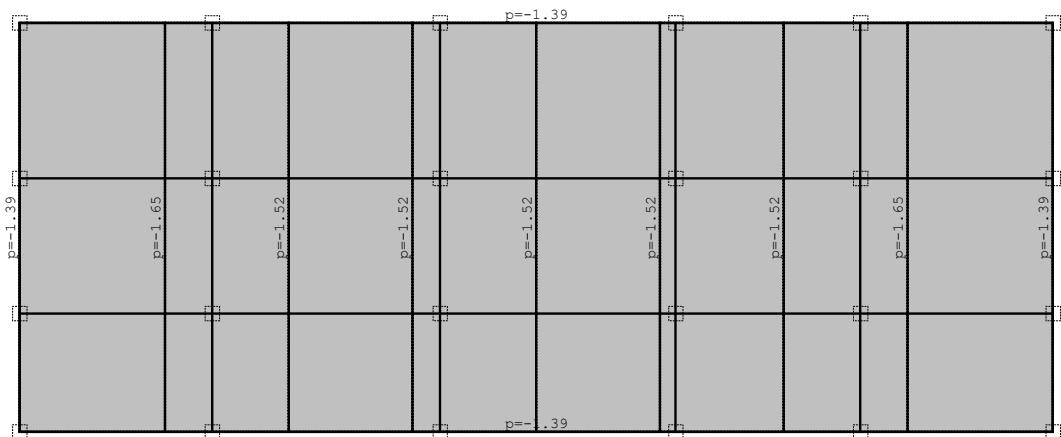
Улазни подаци - Оптерећење

Листа случајева оптерећења

LC	Назив
1	STALNO (g)
2	KORISNO
3	SNEG
4	VETAR 0
5	VETAR 90
6	Sx
7	Sy
8	Комб.: 1.6xI+1.8xII+1.8xIII+1.8xIV
9	Комб.: 1.6xI+1.8xII+1.8xIII+1.8xV
10	Комб.: I+1.8xII+1.8xIII+1.8xV
11	Комб.: I+1.8xII+1.8xIII+1.8xIV
12	Комб.: 1.6xI+1.8xII+1.8xV
13	Комб.: 1.6xI+1.8xII+1.8xIV
14	Комб.: 1.6xI+1.8xII+1.8xIII
15	Комб.: 1.6xI+1.8xIII+1.8xIV
16	Комб.: 1.6xI+1.8xIII+1.8xV
17	Комб.: I+1.8xIII+1.8xV
18	Комб.: I+1.8xIII+1.8xIV
19	Комб.: I+1.8xII+1.8xIII
20	Комб.: I+1.8xII+1.8xIV
21	Комб.: I+1.8xII+1.8xV
22	Комб.: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII
23	Комб.: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII-1.3xVII
24	Комб.: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII-1.3xVI
25	Комб.: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI
26	Комб.: I+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI
27	Комб.: I+0.65xII+0.65xIII-1.3xVI

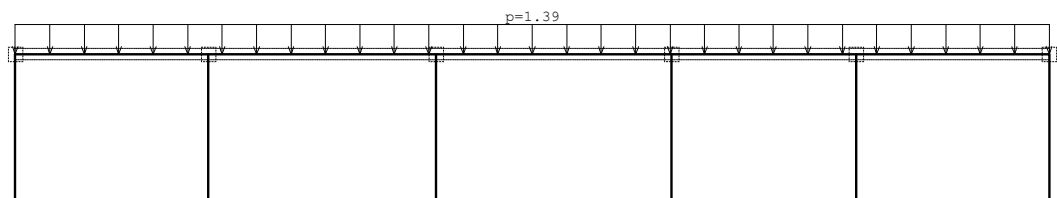
LC	Назив
28	Комб.: I+0.65xII+0.65xIII-1.3xVII
29	Комб.: I+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII
30	Комб.: 1.6xI+1.8xIII
31	Комб.: 1.6xI+1.8xIV
32	Комб.: 1.6xI+1.8xII
33	Комб.: 1.6xI+1.8xV
34	Комб.: 1.3xI+0.65xIII-1.3xVII
35	Комб.: 1.3xI+0.65xIII+1.3xVII
36	Комб.: 1.3xI+0.65xII-1.3xVII
37	Комб.: 1.3xI+0.65xII+1.3xVII
38	Комб.: 1.3xI+0.65xII+1.3xVI
39	Комб.: 1.3xI+0.65xII-1.3xVI
40	Комб.: 1.3xI+0.65xIII+1.3xVI
41	Комб.: 1.3xI+0.65xIII-1.3xVI
42	Комб.: I+0.65xII-1.3xVII
43	Комб.: I+0.65xII+1.3xVII
44	Комб.: I+0.65xIII+1.3xVII
45	Комб.: I+0.65xIII-1.3xVI
46	Комб.: I+0.65xII-1.3xVII
47	Комб.: I+0.65xII+1.3xVI
48	Комб.: I+0.65xII-1.3xVI
49	Комб.: I+0.65xIII+1.3xVI
50	Комб.: 1.3xI+1.3xVII
51	Комб.: 1.3xI-1.3xVII
52	Комб.: 1.3xI-1.3xVI
53	Комб.: 1.3xI+1.3xVI
54	Комб.: I+II+III

Опт. 1: STALNO (g)



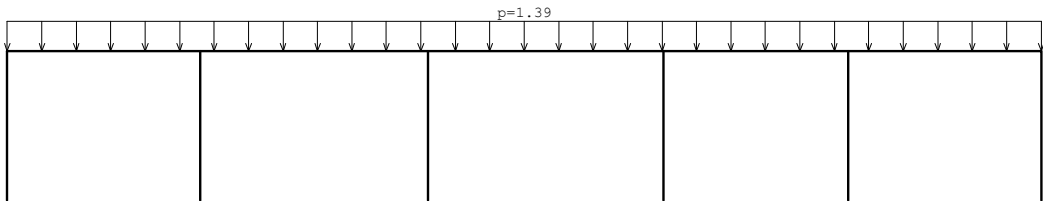
Ниво: [3.80 m]

Опт. 1: STALNO (g)

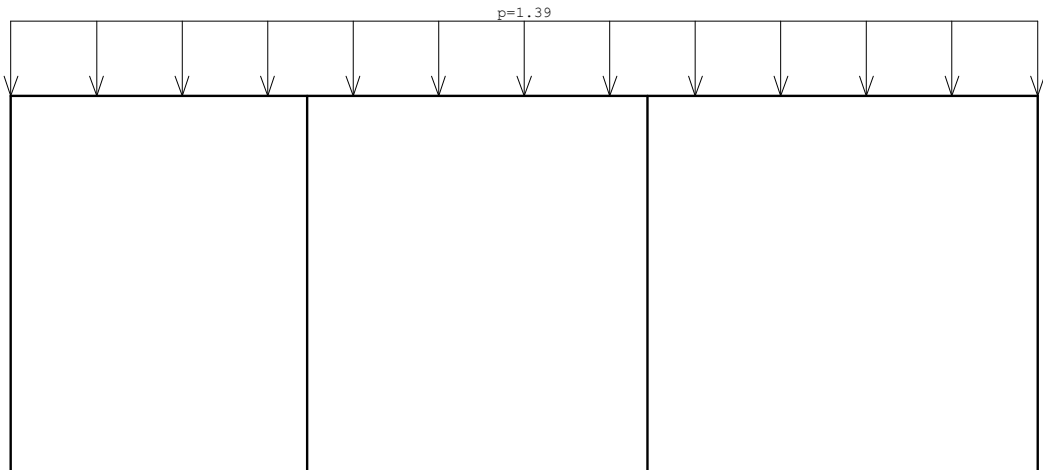


Пам: X_1

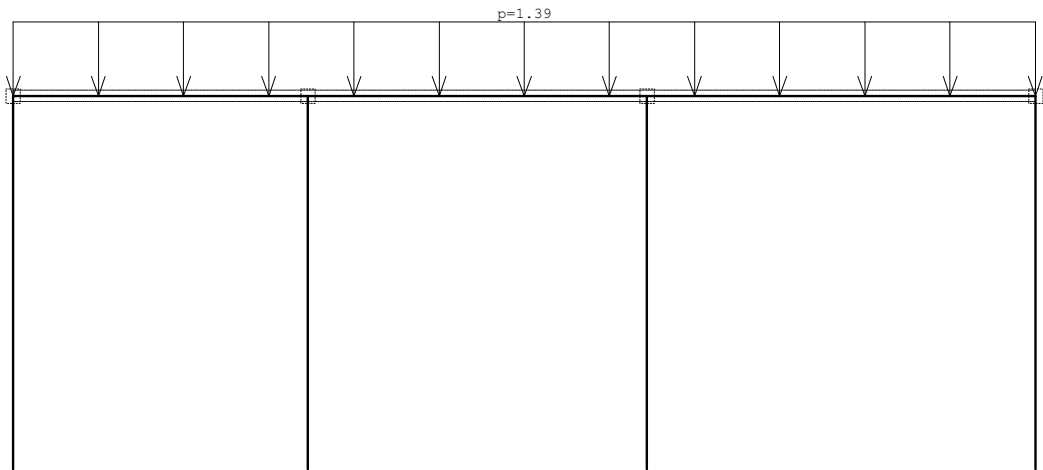
Опт. 1: STALNO (g)

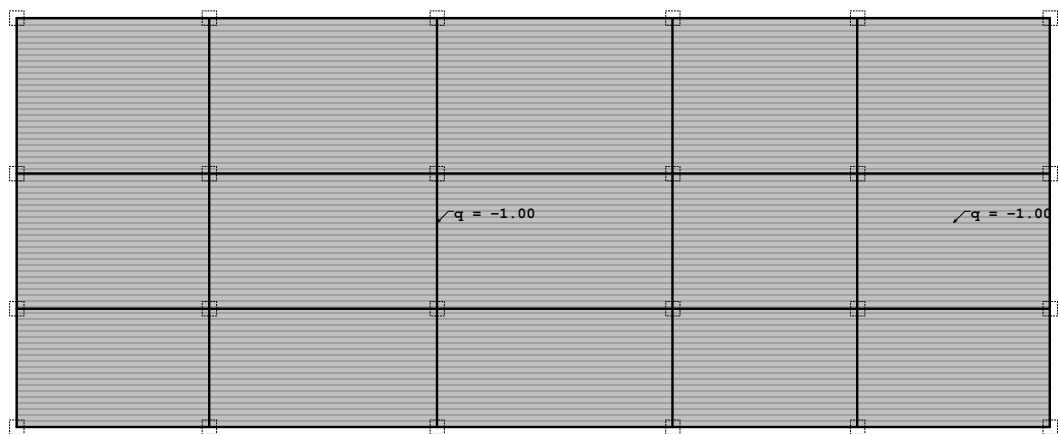


Рам: X_4
Опт. 1: STALNO (g)

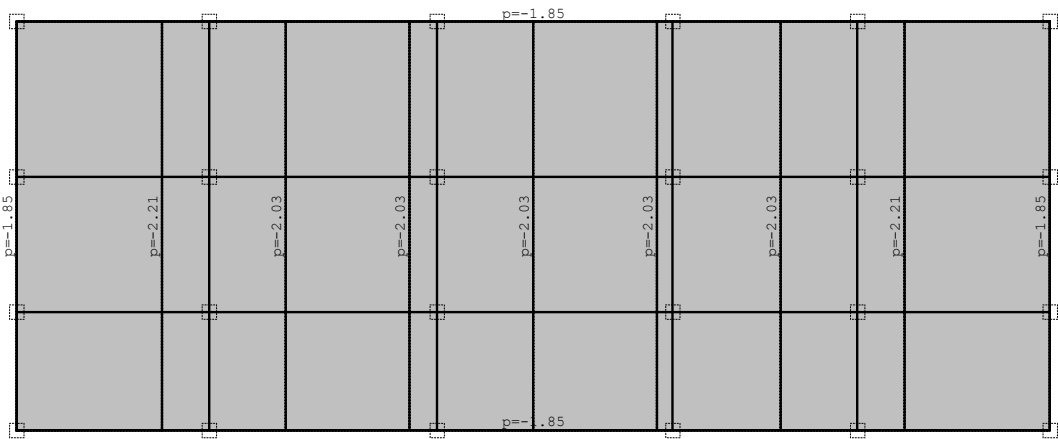


Рам: B_1
Опт. 1: STALNO (g)

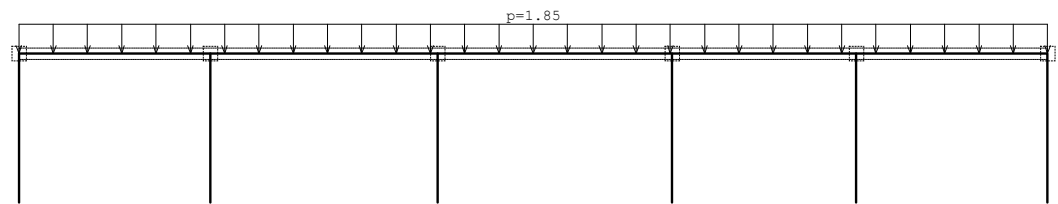




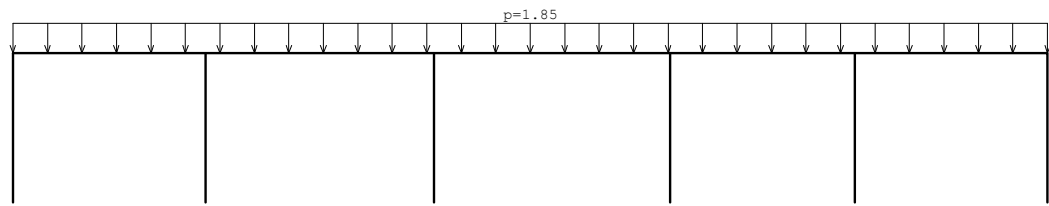
Ниво: [3.80 m]
Опт. 3: SNEG



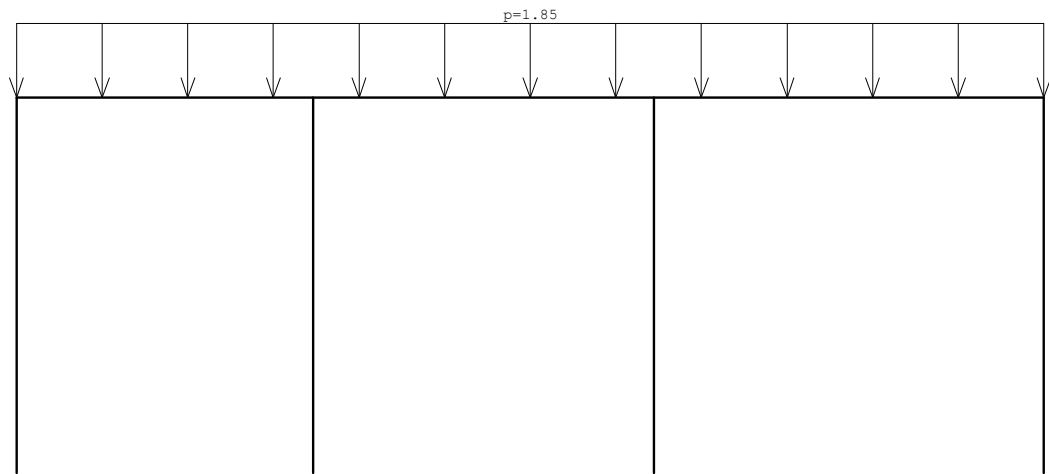
Ниво: [3.80 m]
Опт. 3: SNEG



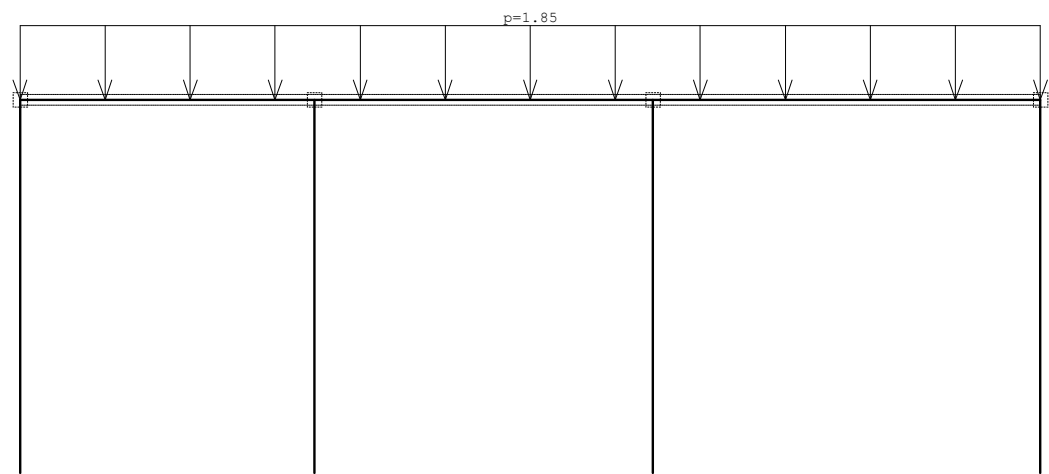
Опт. 3: SNEG

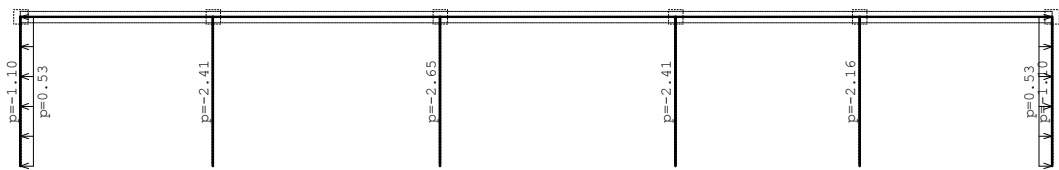


Рам: X_4
Опт. 3: SNEG

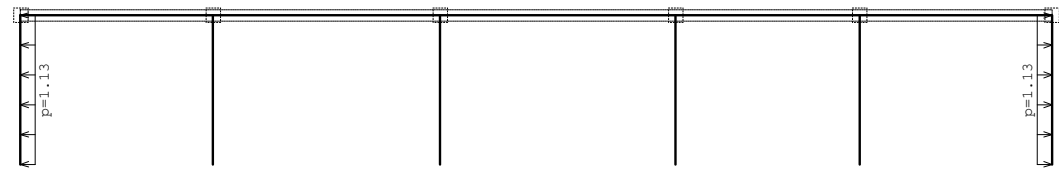


Рам: B_1
Опт. 3: SNEG

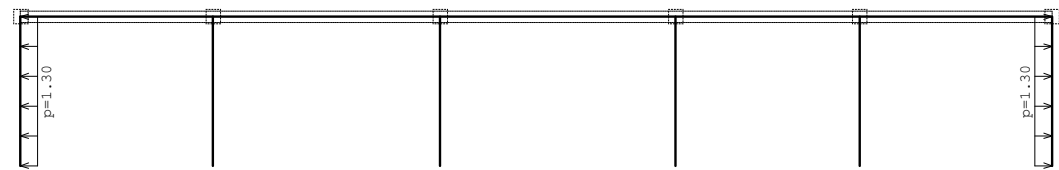




Рам: X_1
Опт. 4: VETAR 0

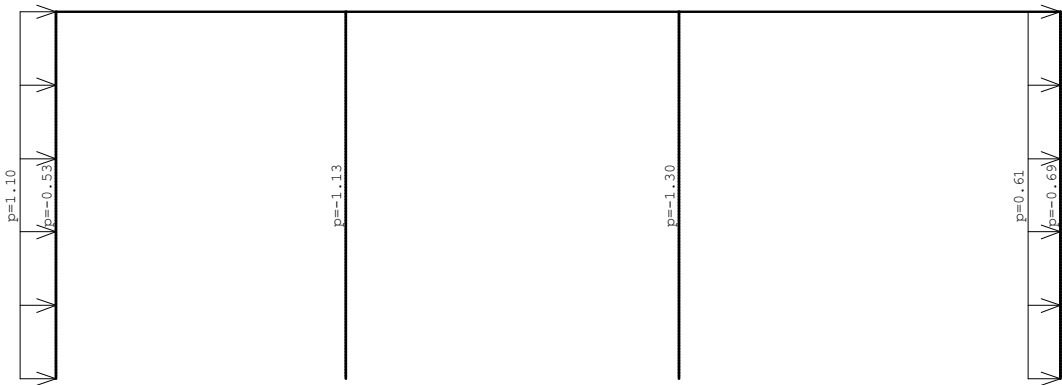


Рам: X_2
Опт. 4: VETAR 0

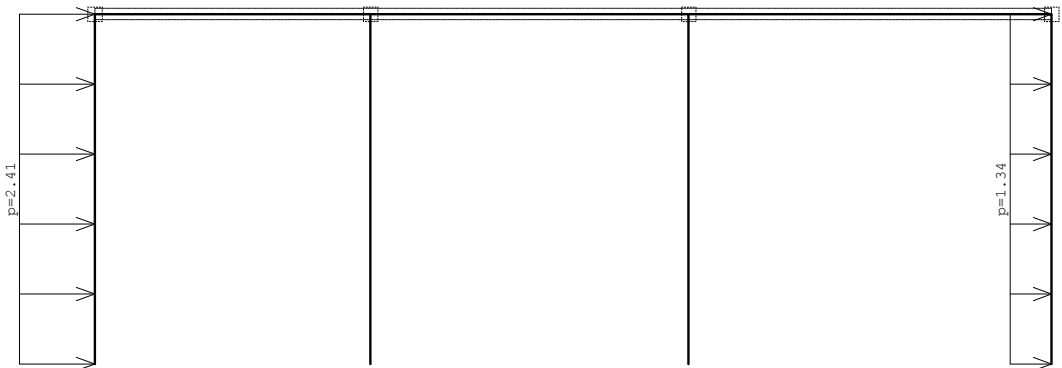




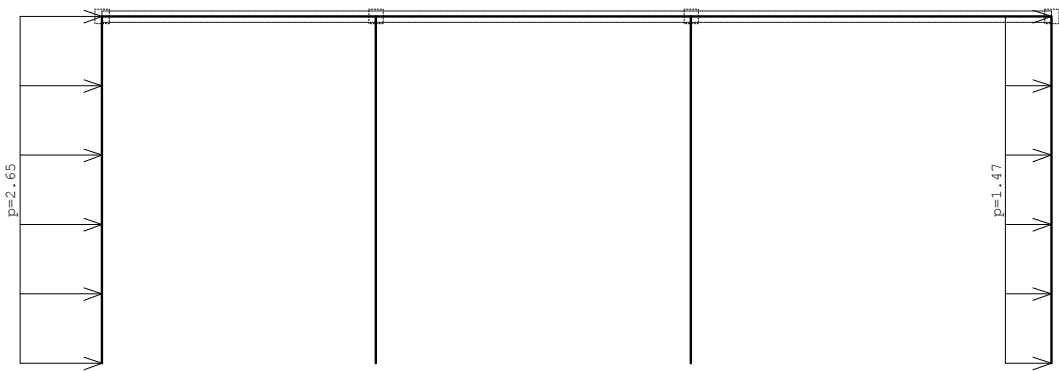
Рам: X_4
Опт. 4: VETAR 0



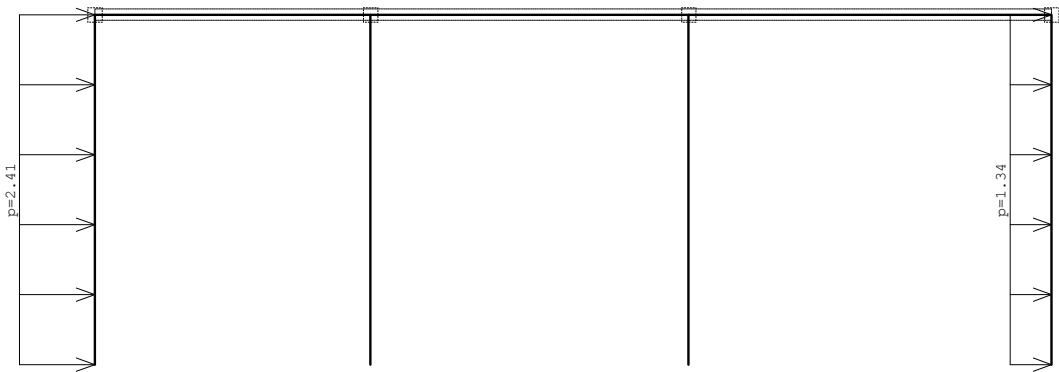
Рам: B_1
Опт. 4: VETAR 0



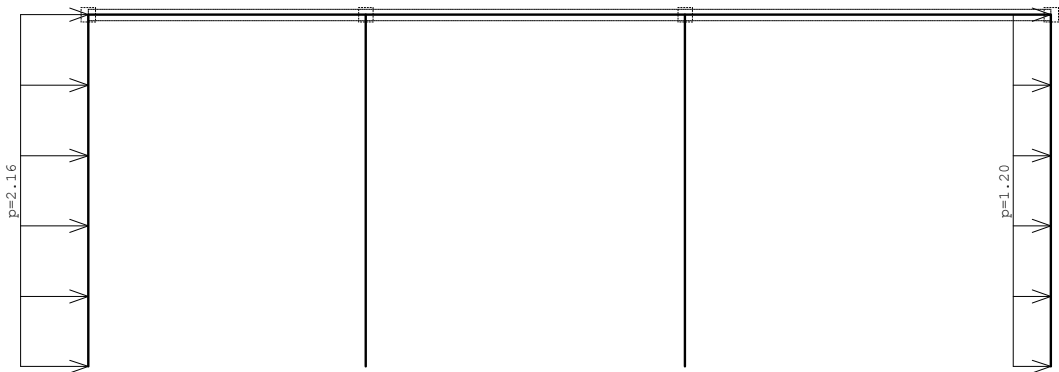
Опт. 4: VETAR 0



Рам: B_3
Опт. 4: VETAR 0

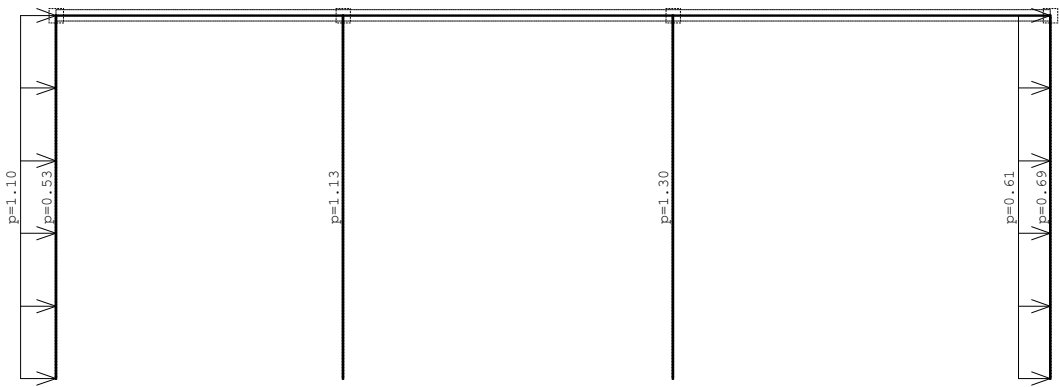


Рам: B_4
Опт. 4: VETAR 0

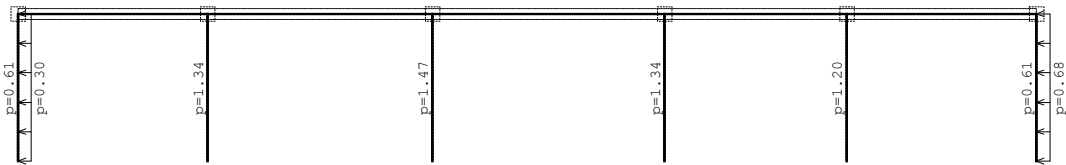


Рам: B_5

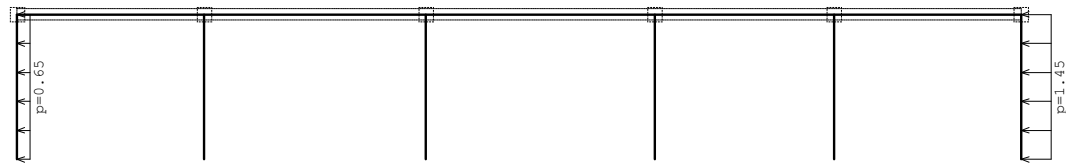
Опт. 4: VETAR 0



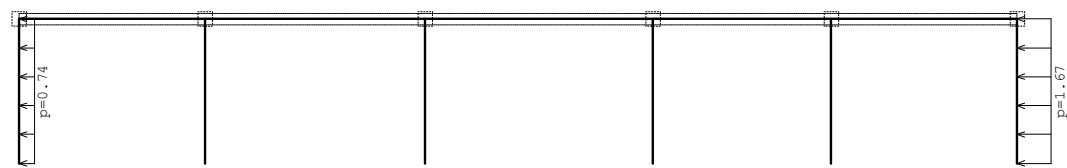
Рам: B_6
Опт. 5: VETAR 90



Рам: X_1
Опт. 5: VETAR 90



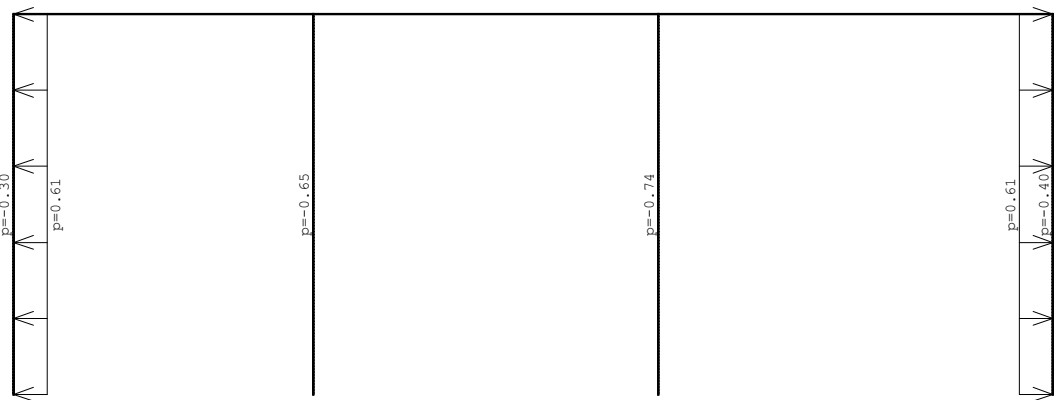
Рам: X_2

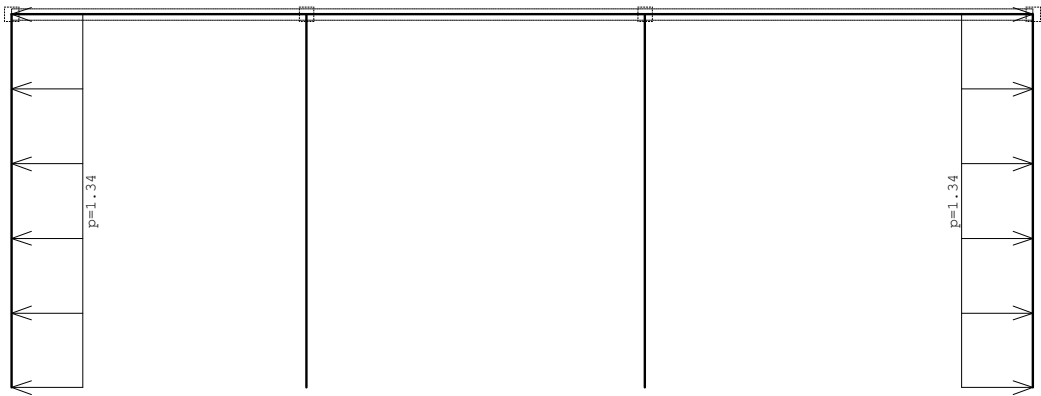


Рам: X_3
Опт. 5: VETAR 90

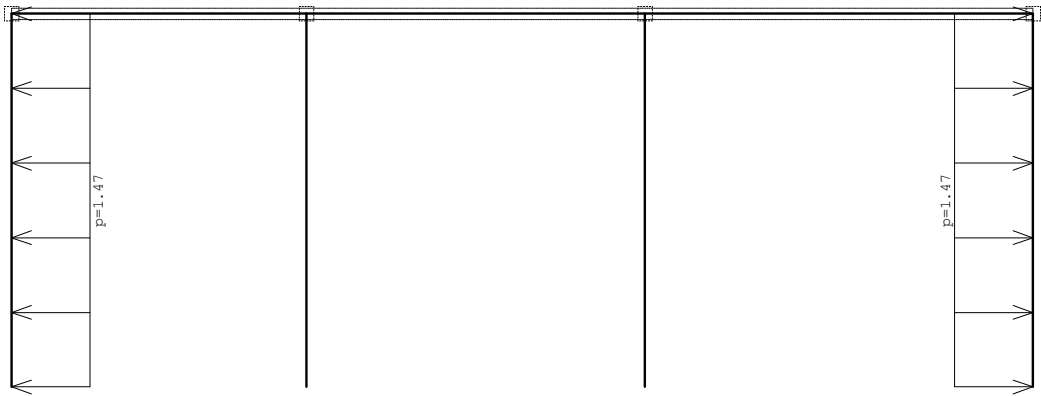


Рам: X_4
Опт. 5: VETAR 90

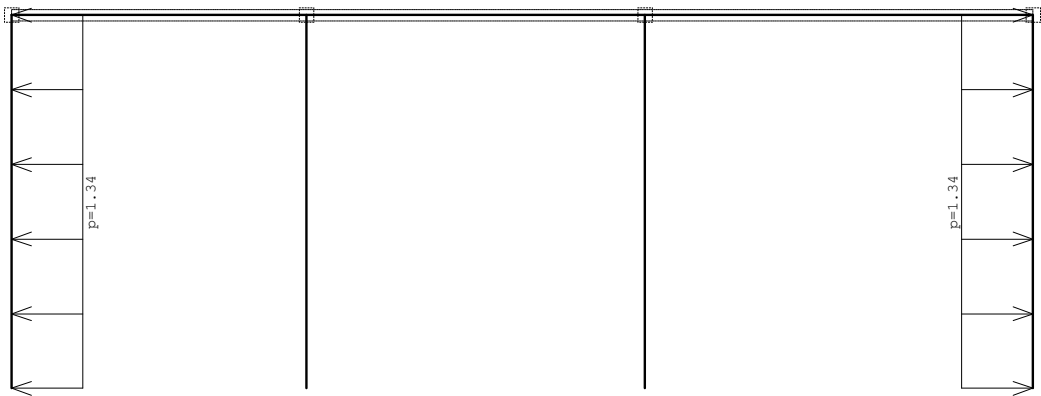


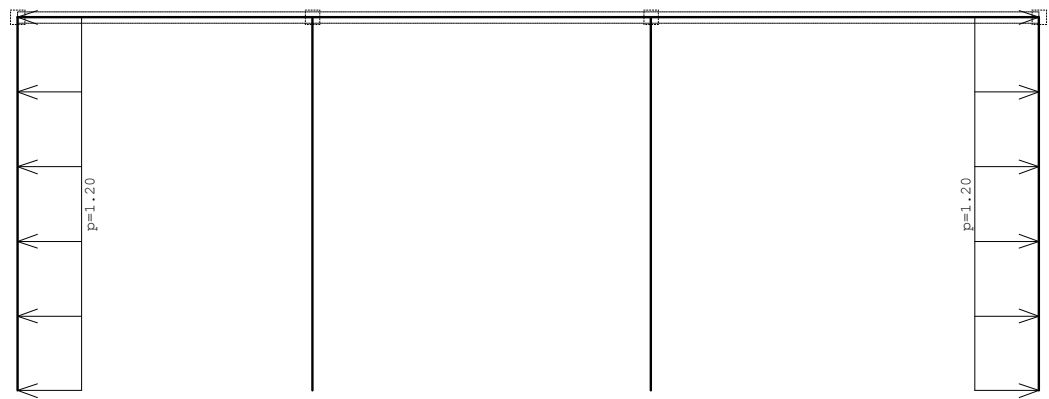


Рам: B_2
Опт. 5: VETAR 90

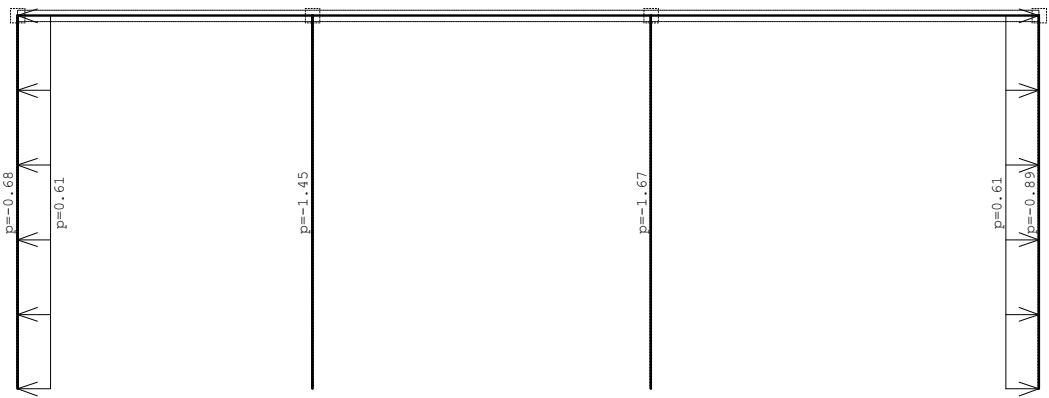


Рам: B_3
Опт. 5: VETAR 90





Рам: B_5
Опт. 5: VETAR 90



Рам: B_6

Фактори оптерећења за прорачун маса

No	Назив	Коефицијент
1	STALNO (g)	1.00
2	KORISNO	0.50
3	SNEG	0.50
4	VETAR 0	0.00
5	VETAR 90	0.00

Распоред маса по висини објекта

Ниво	Z [m]	X [m]	Y [m]	Маса [T]	T/m²
	3.80	13.16	5.17	215.05	0.79
	0.00	13.32	4.99	6.20	
	-1.65	0.00	0.00	0.00	
Укупно:	3.69	13.17	5.17	221.25	

Положај центара крутости по висини објекта (приближна метода)

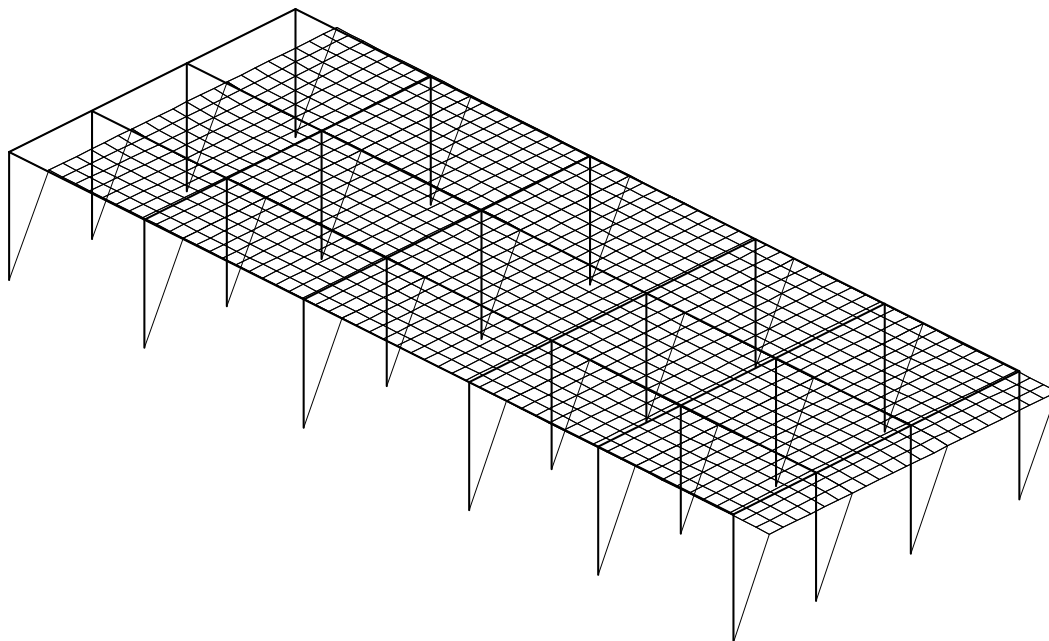
Ниво	Z [m]	X [m]	Y [m]
	3.80	13.33	4.94
	0.00	13.33	4.94

Ексцентрицитет по висини објекта (приближна метода)

Ниво	Z [m]	eox [m]	eoy [m]
	3.80	0.16	0.23
	0.00	0.00	0.05

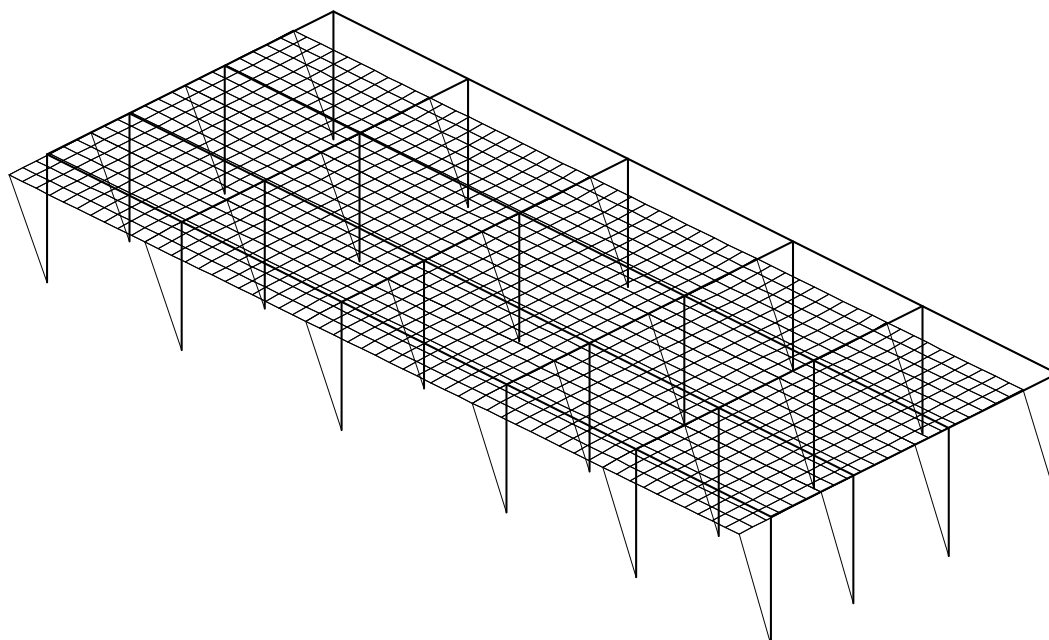
Периоди осциловања конструкције

No	T [s]	f [Hz]
1	0.5015	1.9941
2	0.4308	2.3214
3	0.3730	2.6808
4	0.0316	31.5960
5	0.0189	52.9825



Изометрија

Форма осциловања: 1/5 [T=0.5015сек / f=1.99Hz]



Изометрија

Форма осциловања: 2/5 [T=0.4308сек / f=2.32Hz]

Сеизмички прорачун

Сеизмички прорачун: JUS (Еквивалентно статичко оптерећење)

Категорија тла: II
 Сеизмичка зона: VIII ($K_s = 0.050$)
 Категорија објекта: II
 Врста конструкције: 1
 Кота укљештења: $Z_d = 0.00$ m
 15% силе изнад коте: $Z_g = 3.80$ m

Угао дејства земљотреса:

Назив	T [sec]	α [°]
Sx	0.501	0.00
Sy	0.431	90.00

Распоред сеизмичких сила по висини објекта (Sx)

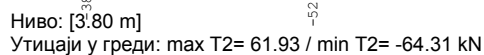
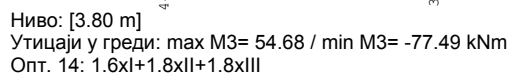
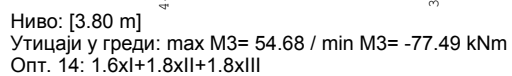
Ниво	Z [m]	S [kN]
	3.80	105.45
	0.00	0.00
	-1.65	0.00
	$\Sigma=$	105.45

Распоред сеизмичких сила по висини објекта (Sy)

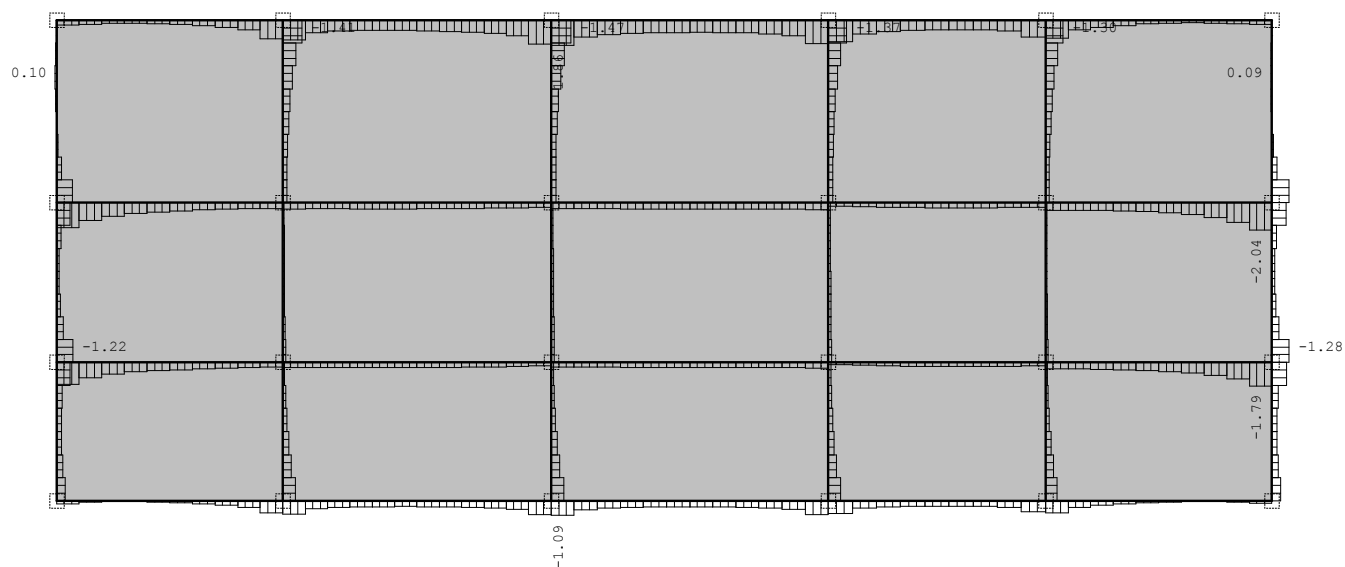
Ниво	Z [m]	S [kN]
	3.80	105.45
	0.00	0.00
	-1.65	0.00
	$\Sigma=$	105.45

Распоред маса по висини објекта

Ниво	Z [m]	X [m]	Y [m]	Маса [T]	T/m²
	3.80	13.16	5.17	215.05	0.79
	0.00	13.32	4.99	6.20	
	-1.65	0.00	0.00	0.00	
Укупно:	3.69	13.17	5.17	221.25	



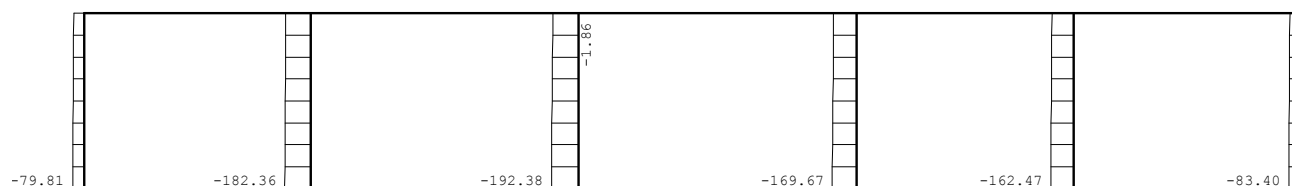
Опт. 14: 1.6xI+1.8xII+1.8xIII



Ниво: [3.80 m]

Утицаји у греди: max N1= 0.10 / min N1= -2.04 kN

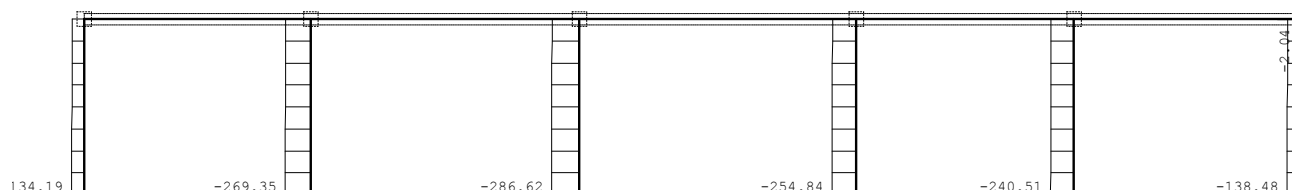
Опт. 14: 1.6xI+1.8xII+1.8xIII



Рам: X_4

Утицаји у греди: max N1= -0.19 / min N1= -192.38 kN

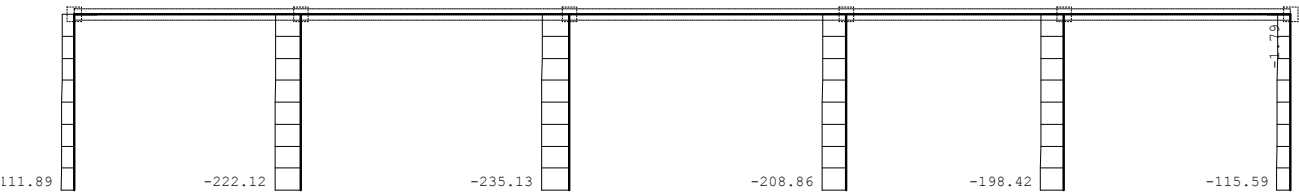
Опт. 14: 1.6xI+1.8xII+1.8xIII



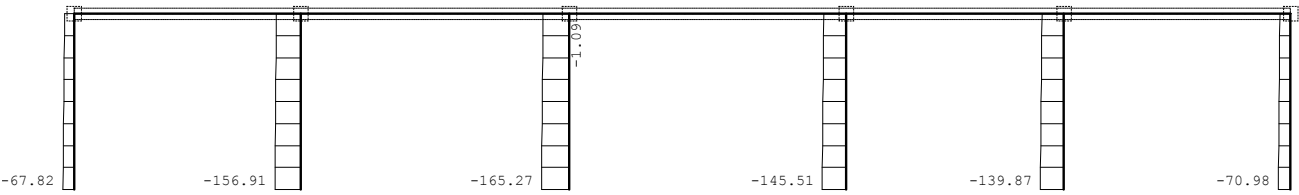
Рам: X_3

Утицаји у греди: max N1= -0.23 / min N1= -286.62 kN

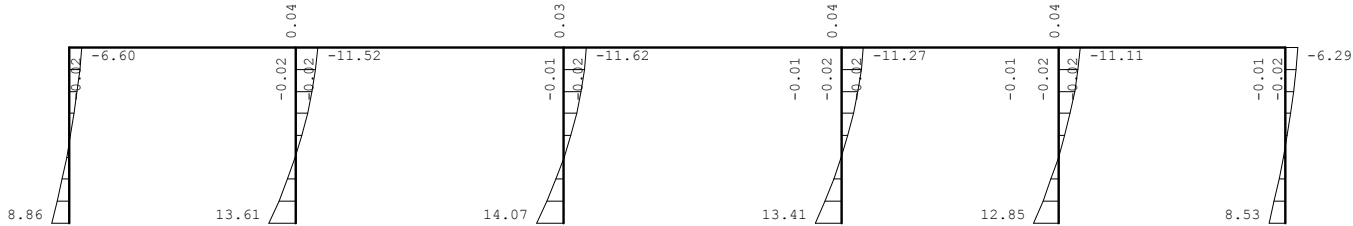
Опт. 14: 1.6xI+1.8xII+1.8xIII



Рам: X_2
Утицаји у греди: max N1= -0.19 / min N1= -235.13 kN
Опт. 14: 1.6xI+1.8xII+1.8xIII

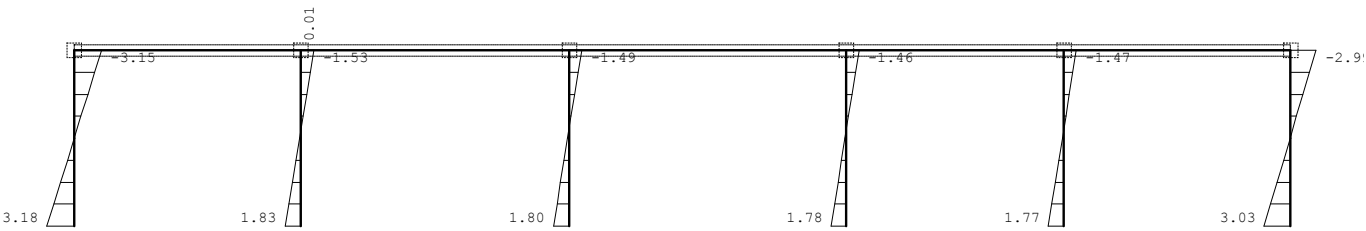


Рам: X_1
Утицаји у греди: max N1= -0.03 / min N1= -165.27 kN
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV

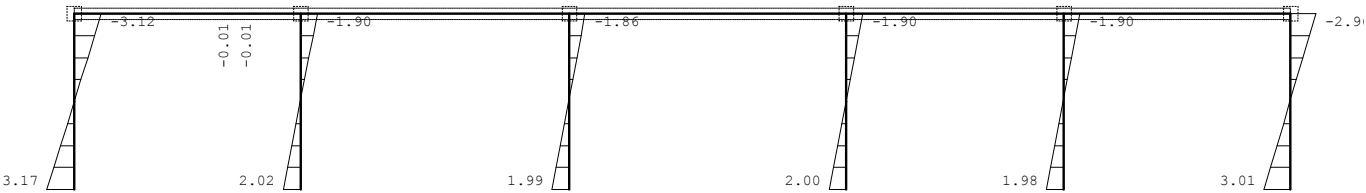


Рам: X_4
Утицаји у греди: max M2= 14.07 / min M2= -11.62 kNm

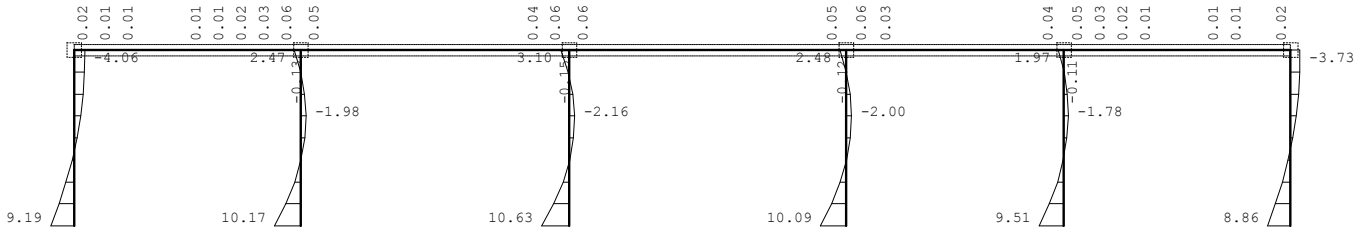
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV



Рам: X_3
Утицаји у греди: max M2= 3.18 / min M2= -3.15 kNm
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV

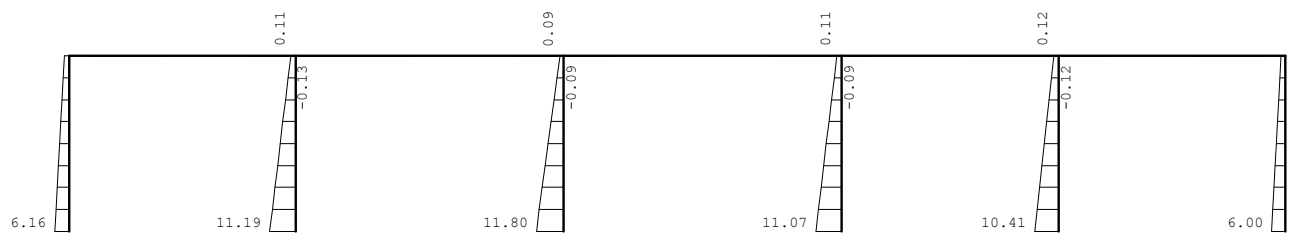


Рам: X_2
Утицаји у греди: max M2= 3.17 / min M2= -3.12 kNm
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV

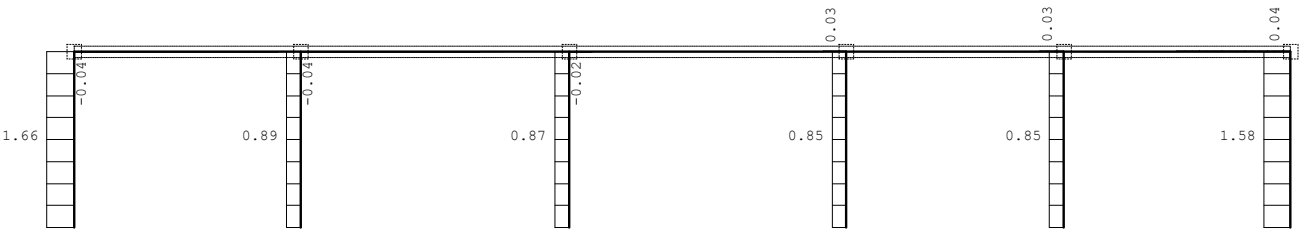


Рам: X_1
Утицаји у греди: max M2= 10.63 / min M2= -4.06 kNm

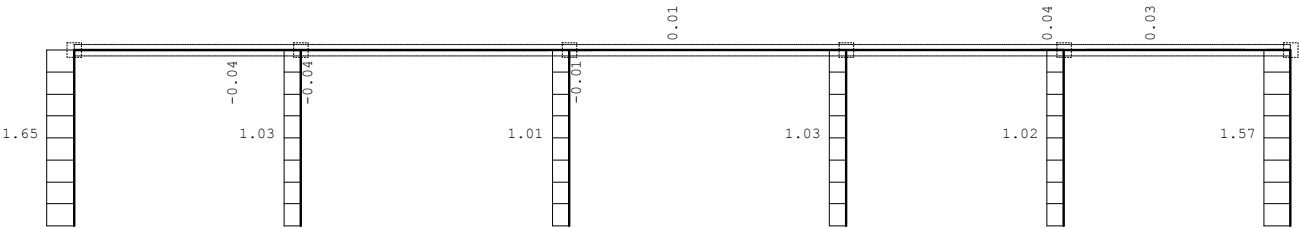
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV



Рам: X_4
Утицаји у греди: max T3= 11.80 / min T3= -0.13 kN
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV

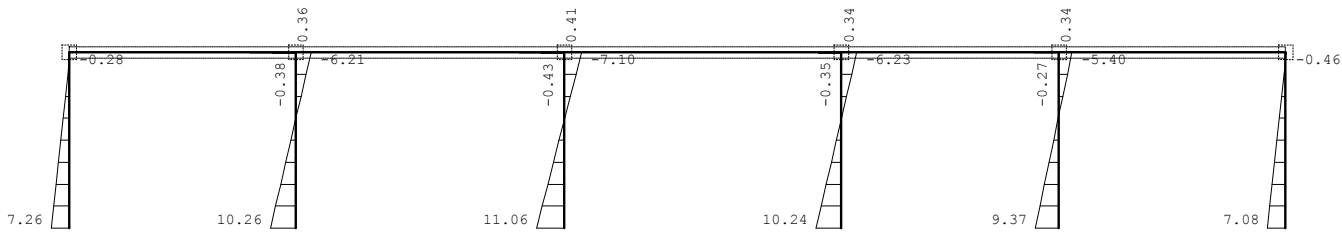


Рам: X_3
Утицаји у греди: max T3= 1.66 / min T3= -0.04 kN
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV

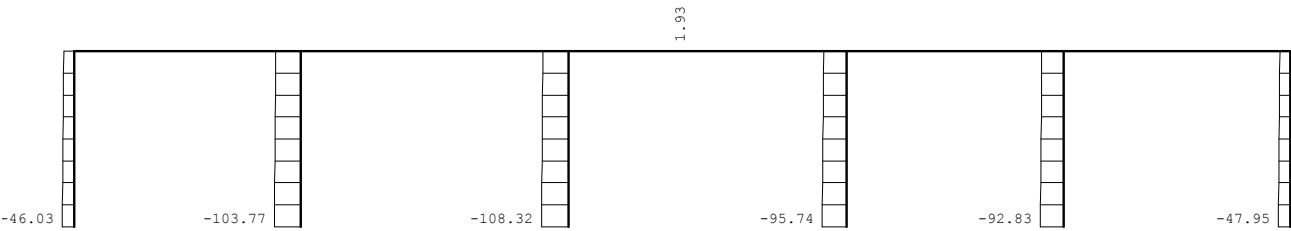


Рам: X_2
Утицаји у греди: max T3= 1.65 / min T3= -0.04 kN

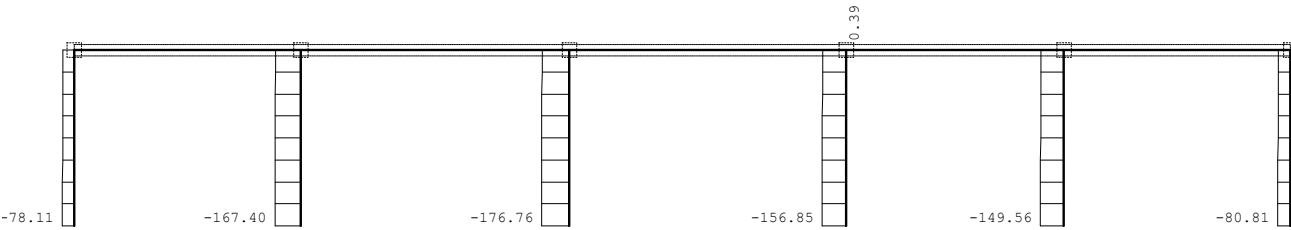
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV



Рам: X_1
Утицаји у греди: max T3= 11.06 / min T3= -7.10 kN
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV

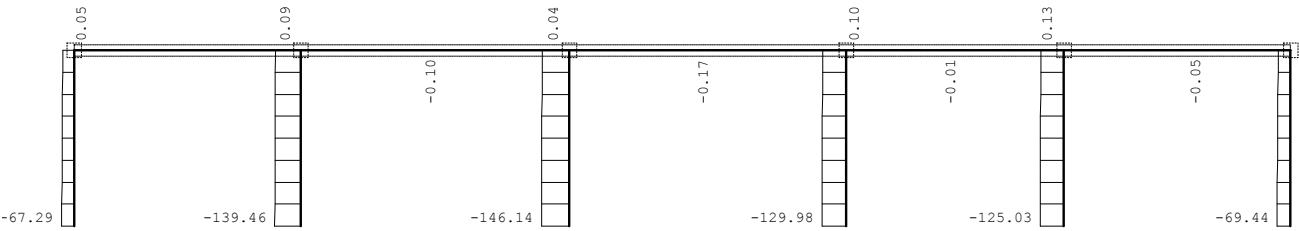


Рам: X_4
Утицаји у греди: max N1= 1.94 / min N1= -108.32 kN
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV

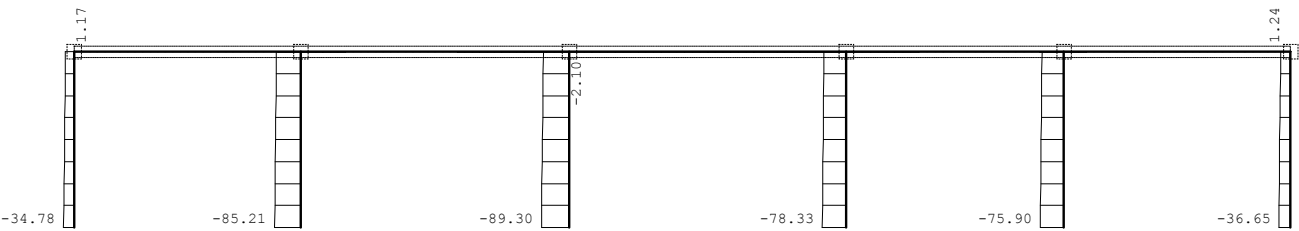


Рам: X_3
Утицаји у греди: max N1= 0.39 / min N1= -176.76 kN

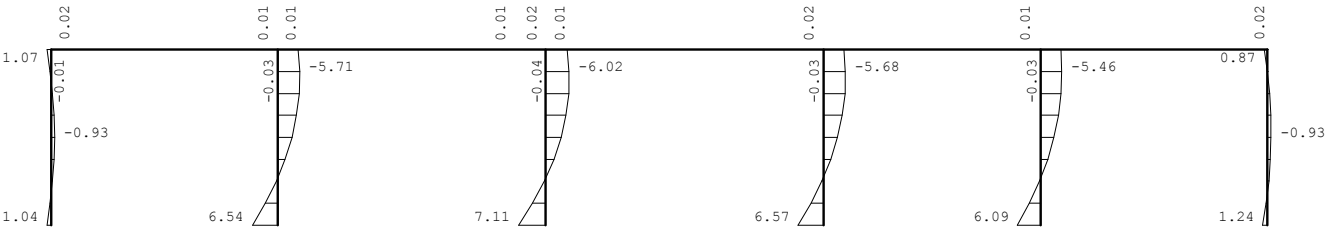
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV



Рам: X_2
Утицаји у греди: max N1= 0.13 / min N1= -146.14 kN
Опт. 20: I+1.8xII+1.8xIV

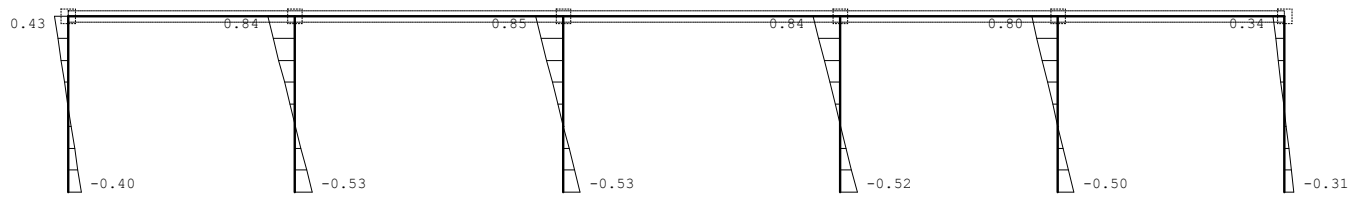


Рам: X_1
Утицаји у греди: max N1= 1.24 / min N1= -89.30 kN
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV



Рам: X_4
Утицаји у греди: max M2= 7.11 / min M2= -6.02 kNm

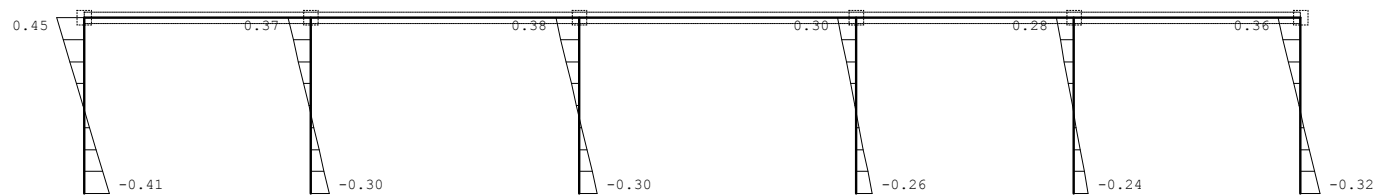
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV



Рам: X_3

Утицаји у греди: max M2= 0.85 / min M2= -0.53 kNm

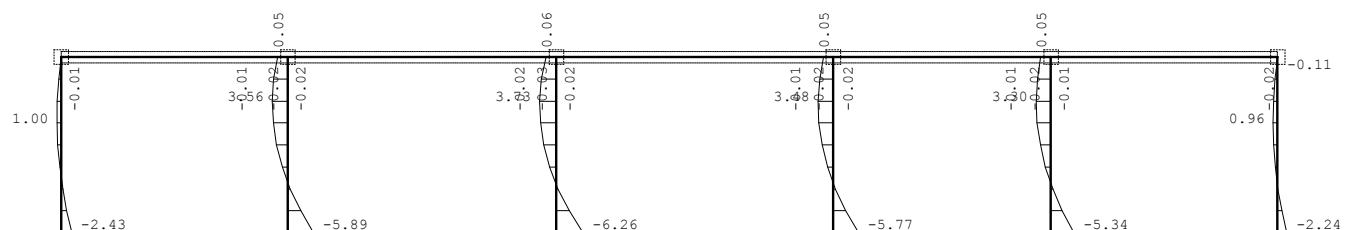
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV



Рам: X_2

Утицаји у греди: max M2= 0.45 / min M2= -0.41 kNm

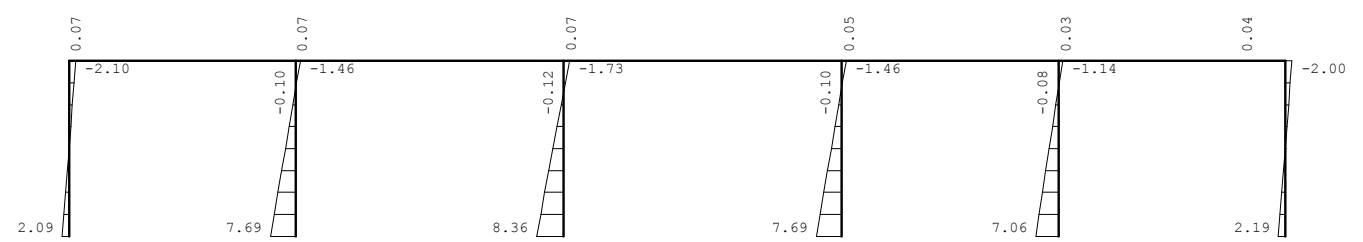
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV



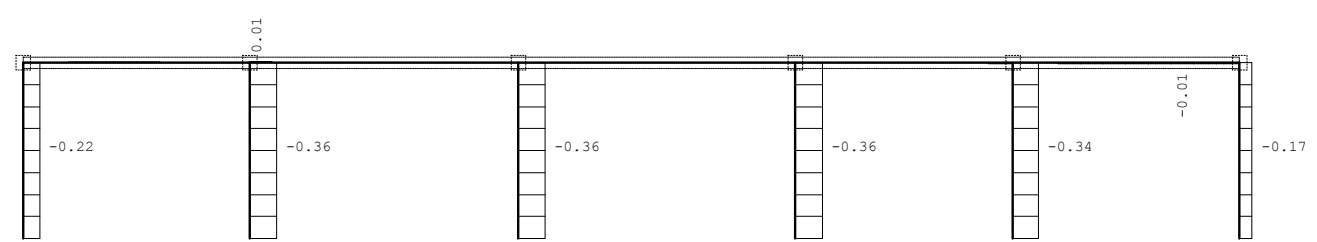
Рам: X_1

Утицаји у греди: max M2= 3.73 / min M2= -6.26 kNm

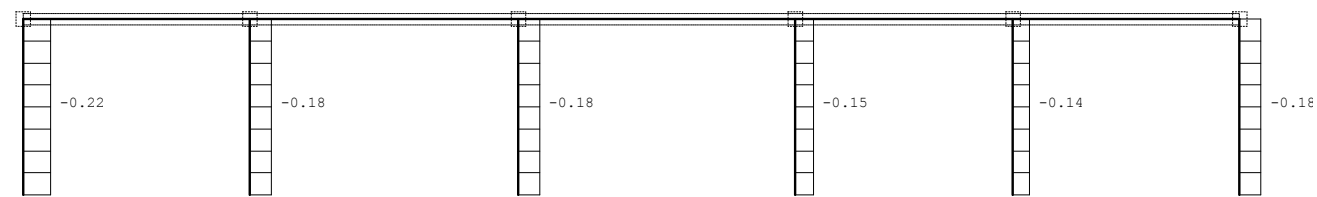
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV



Рам: X_4
Утицаји у греди: max T3= 8.36 / min T3= -2.10 kN
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV

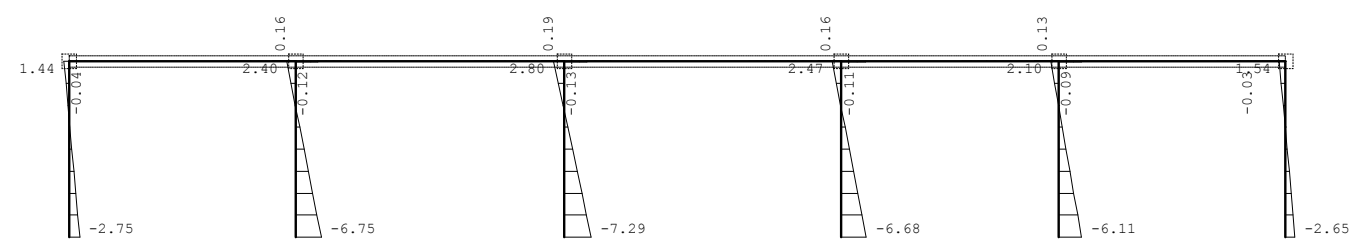


Рам: X_3
Утицаји у греди: max T3= 0.01 / min T3= -0.36 kN
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV

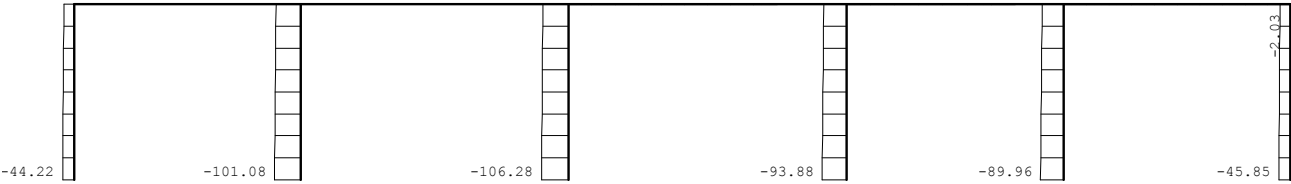


Рам: X_2
Утицаји у греди: max T3= 0.01 / min T3= -0.22 kN

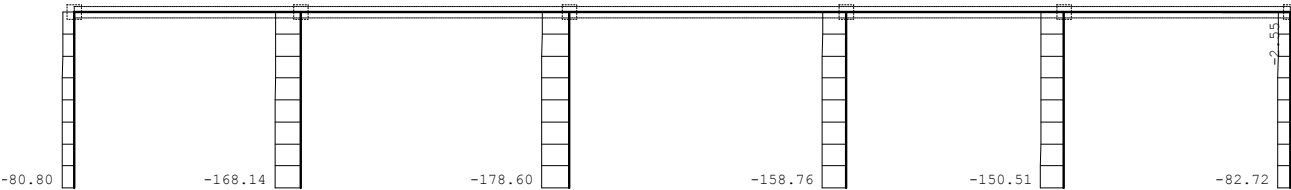
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV



Рам: X_1
Утицаји у греди: max T3= 2.80 / min T3= -7.29 kN
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV

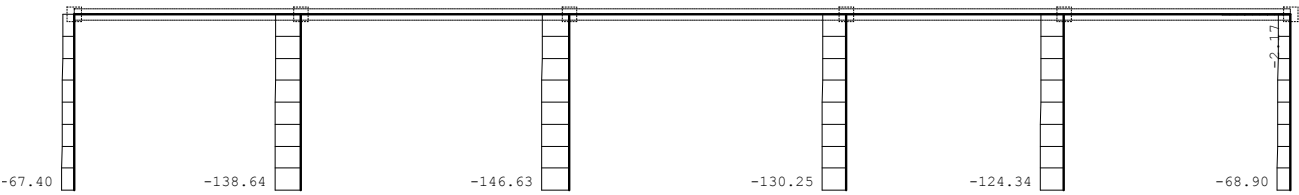


Рам: X_4
Утицаји у греди: max N1= -0.01 / min N1= -106.28 kN
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV

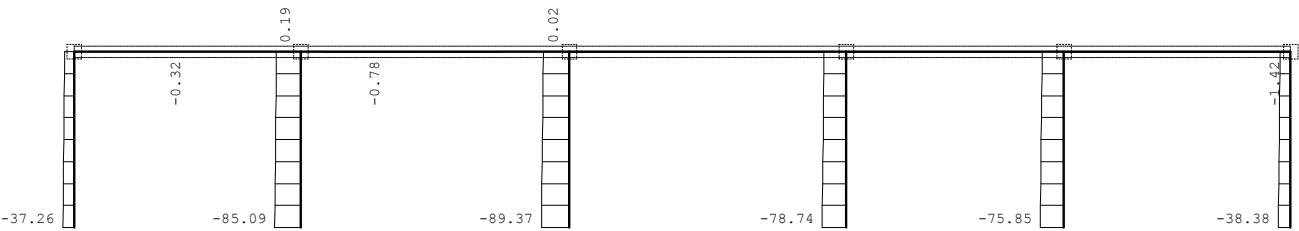


Рам: X_3
Утицаји у греди: max N1= -0.23 / min N1= -178.60 kN

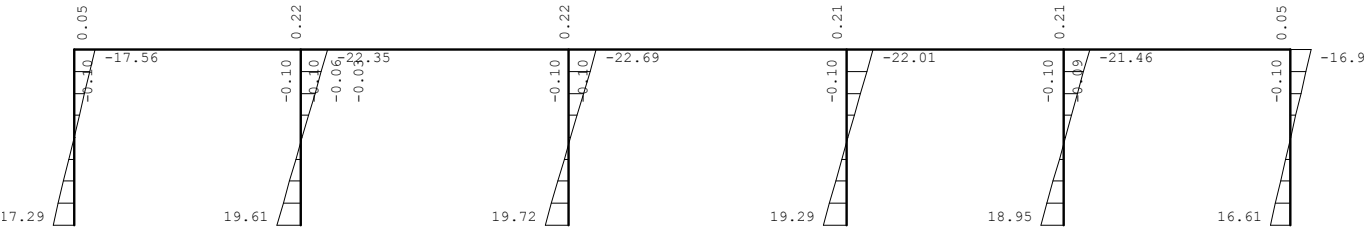
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV



Рам: X_2
Утицаји у греди: max N1= -0.23 / min N1= -146.63 kN
Опт. 21: I+1.8xII+1.8xV

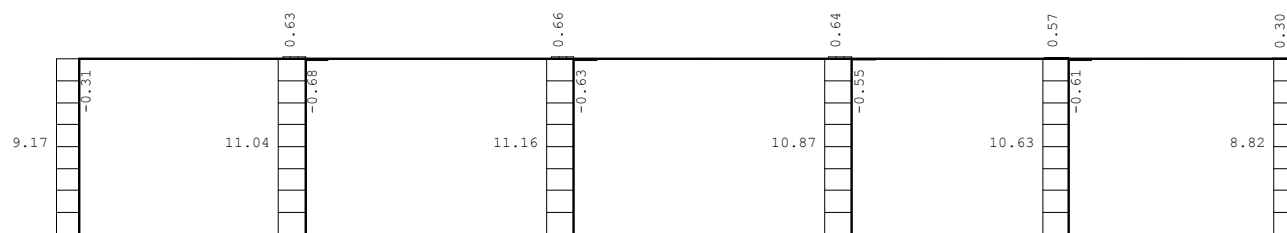


Рам: X_1
Утицаји у греди: max N1= 0.19 / min N1= -89.37 kN
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: X_4
Утицаји у греди: max M2= 19.72 / min M2= -22.69 kNm

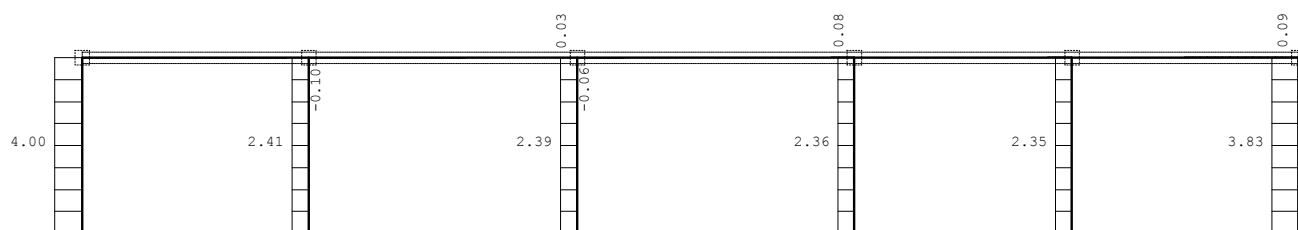
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: X_4

Утицаји у греди: max T3= 11.16 / min T3= -0.68 kN

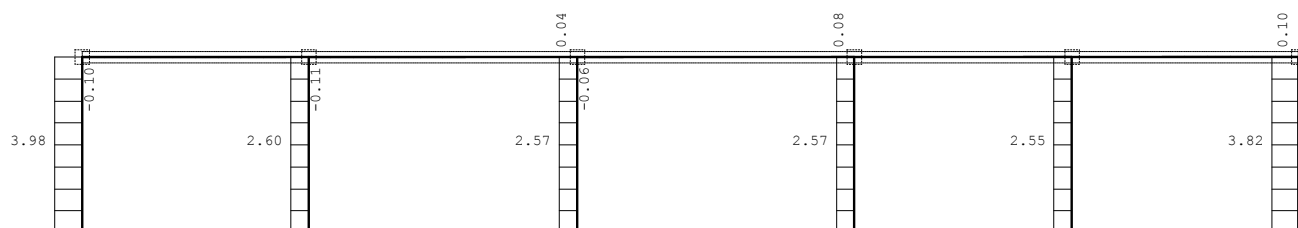
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: X_3

Утицаји у греди: max T3= 4.00 / min T3= -0.10 kN

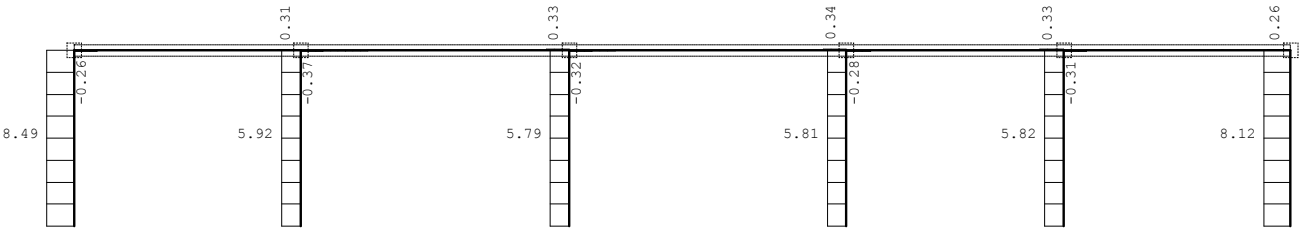
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



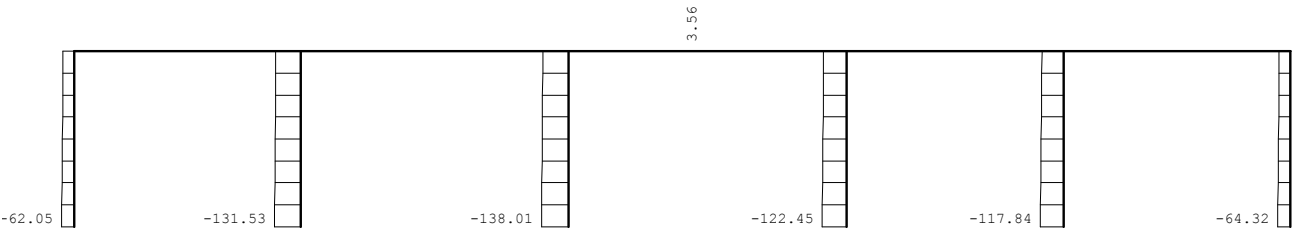
Рам: X_2

Утицаји у греди: max T3= 3.98 / min T3= -0.11 kN

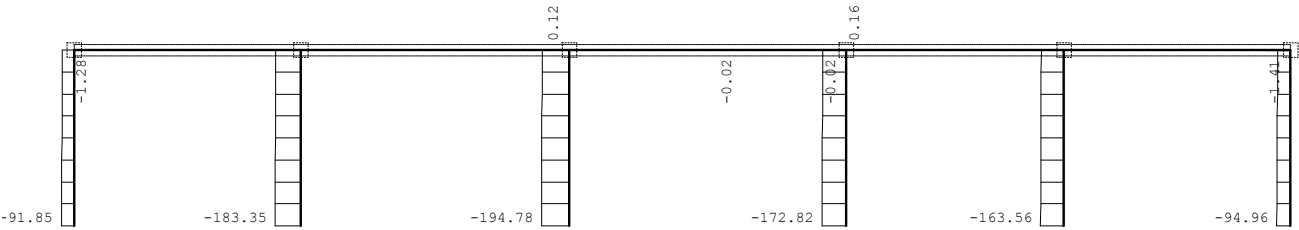
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: X_1
Утицаји у греди: max T3= 8.49 / min T3= -0.37 kN
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII

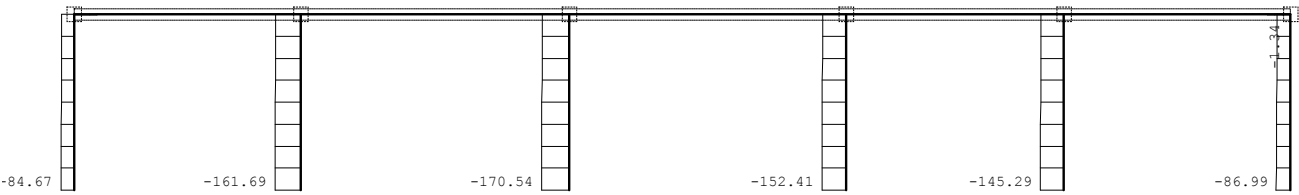


Рам: X_4
Утицаји у греди: max N1= 3.56 / min N1= -138.01 kN
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII

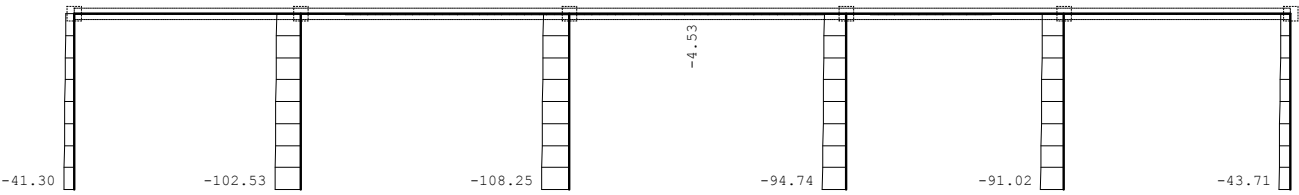


Рам: X_3
Утицаји у греди: max N1= 0.16 / min N1= -194.78 kN

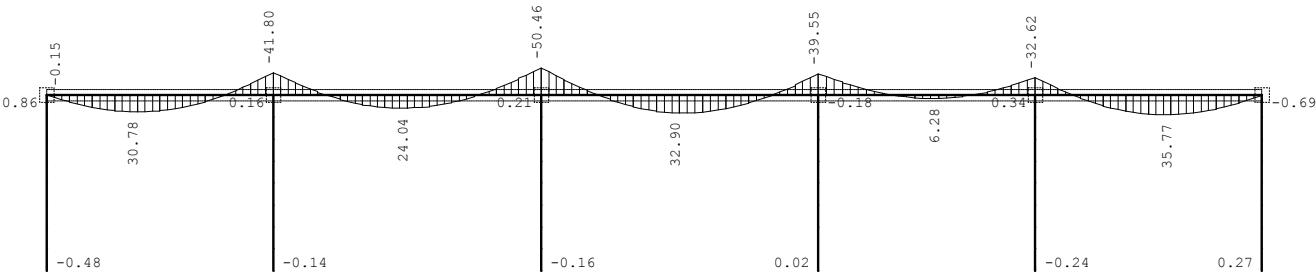
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: X_2
Утицаји у греди: max N1= -0.47 / min N1= -170.54 kN
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII

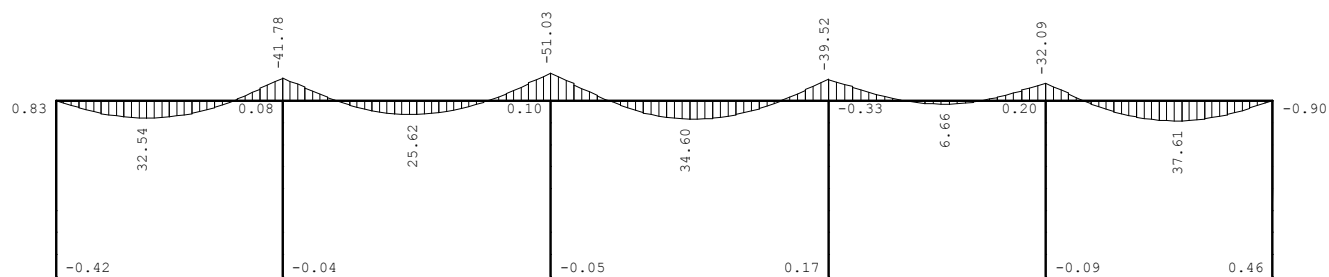


Рам: X_1
Утицаји у греди: max N1= -1.09 / min N1= -108.25 kN
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: X_1
Утицаји у греди: max M3= 35.77 / min M3= -50.46 kNm

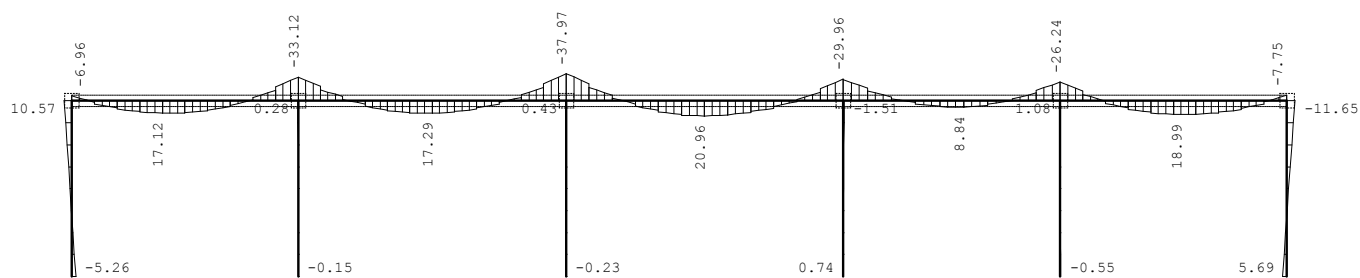
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: X_4

Утицаји у греди: max M3= 37.61 / min M3= -51.03 kNm

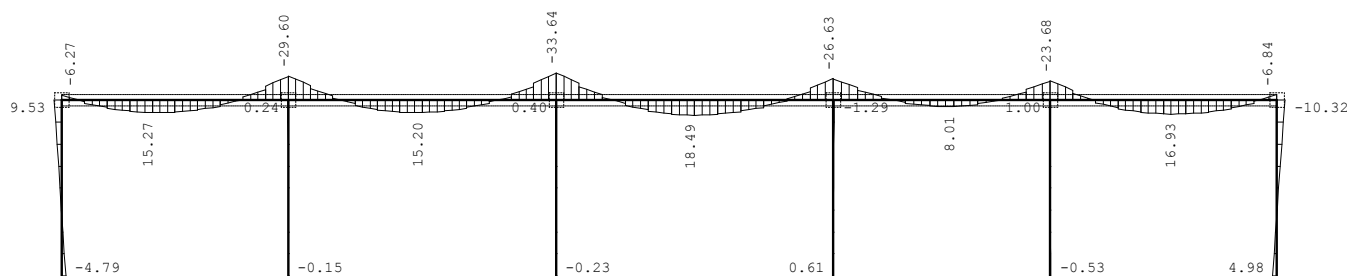
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: X_3

Утицаји у греди: max M3= 20.96 / min M3= -37.97 kNm

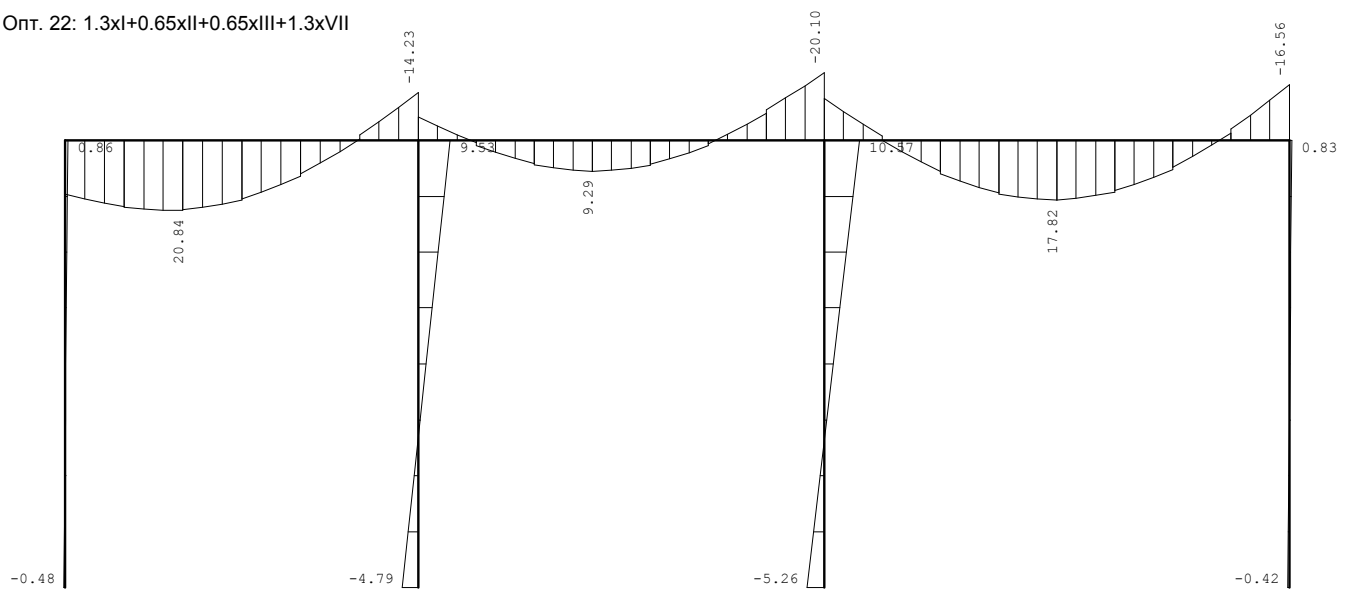
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: X_2

Утицаји у греди: max M3= 18.49 / min M3= -33.64 kNm

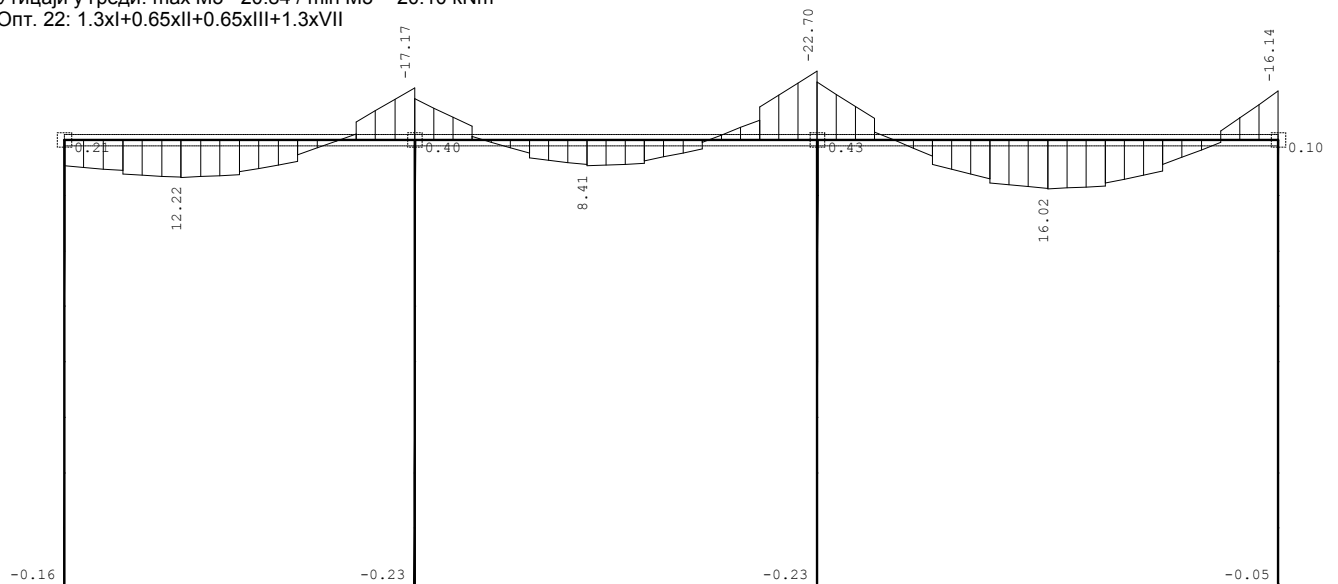
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: B_1

Утицаји у греди: max M3= 20.84 / min M3= -20.10 kNm

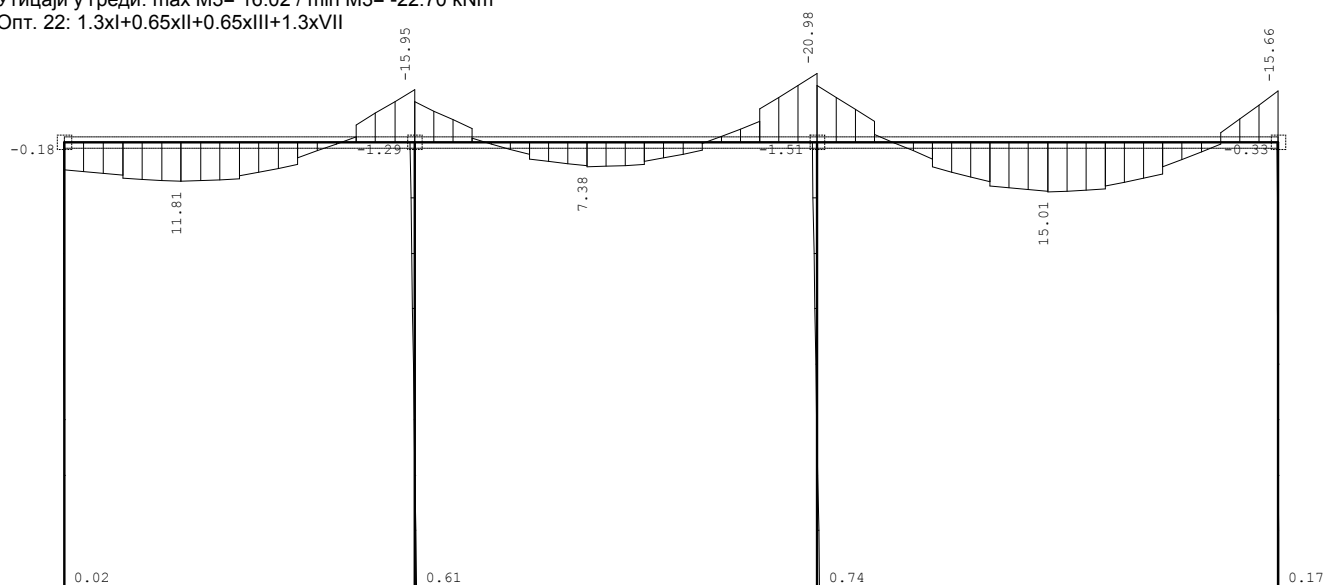
Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: B_3

Утицаји у греди: max M3= 16.02 / min M3= -22.70 kNm

Опт. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII



Рам: B_4

Утицаји у греди: max M3= 15.01 / min M3= -20.98 kNm

Dnr. 22: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVII

0.27

20.52

-0.69

-16.32

-14.38

9.52

-11.65

-20.24

18.34

-15.89

4.98

5.69

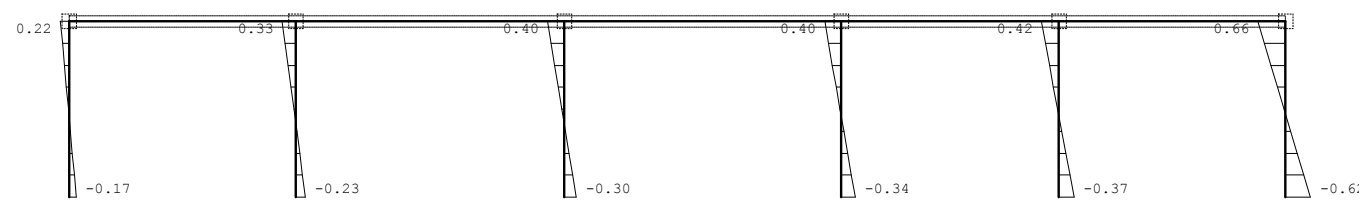
0.46

[illegible]

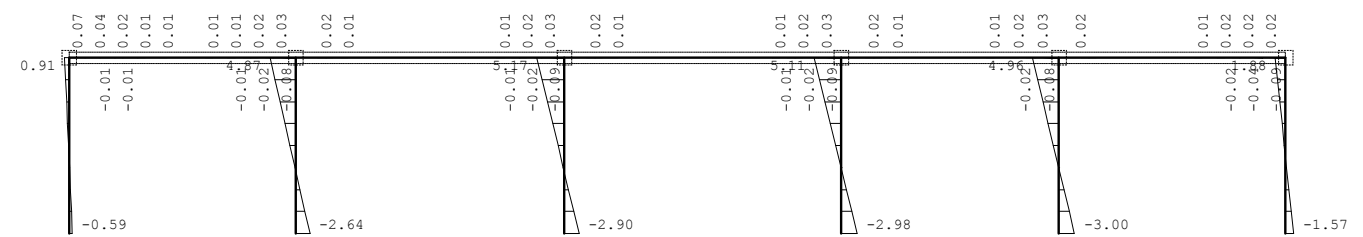
Опт. 25: $1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI$

Radimpex - www.radimpex.rs

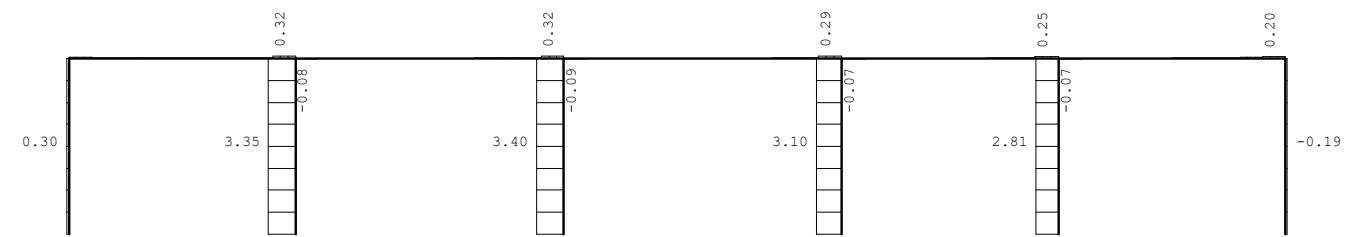
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_2
Утицаји у греди: max M2= 0.66 / min M2= -0.62 kNm
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI

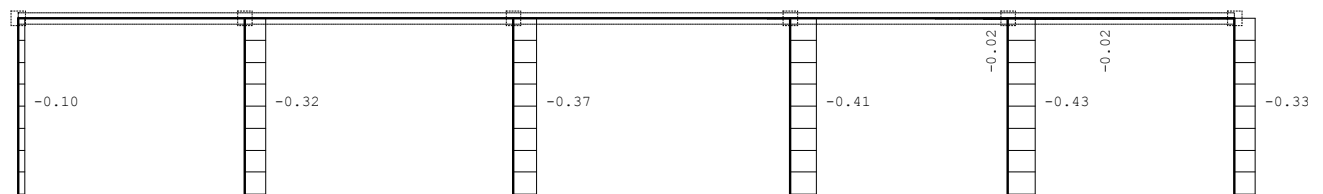


Рам: X_1
Утицаји у греди: max M2= 5.17 / min M2= -3.00 kNm
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_4
Утицаји у греди: max T3= 3.40 / min T3= -0.19 kN

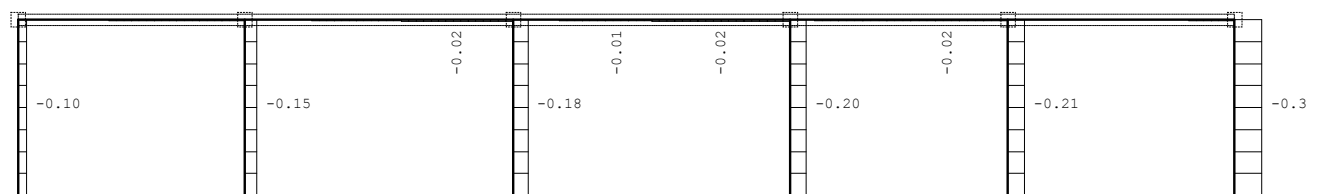
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_3

Утицаји у греди: max T3= 0.01 / min T3= -0.43 kN

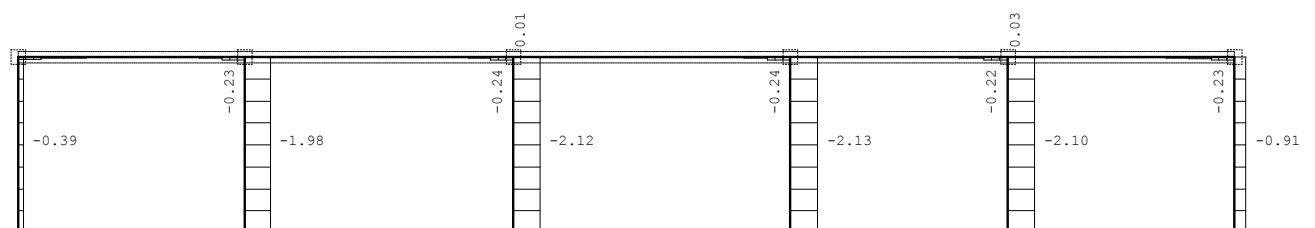
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_2

Утицаји у греди: max T3= 0.00 / min T3= -0.34 kN

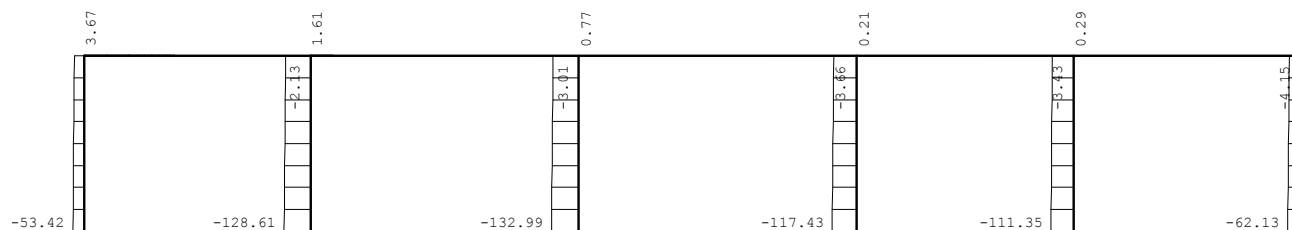
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_1

Утицаји у греди: max T3= 0.03 / min T3= -2.13 kN

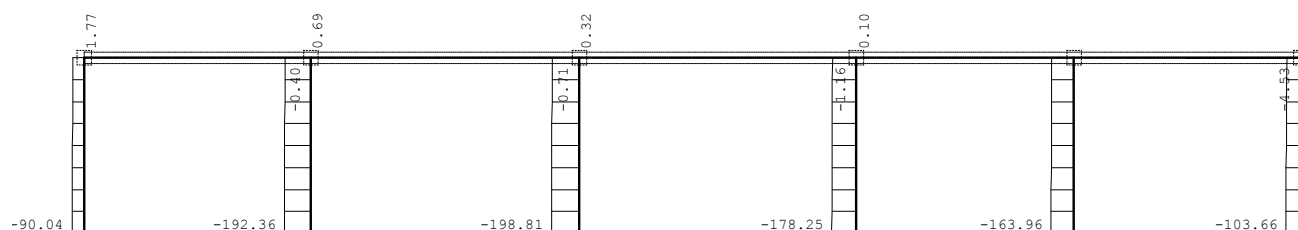
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_4

Утицаји у греди: max N1= 3.67 / min N1= -132.99 kN

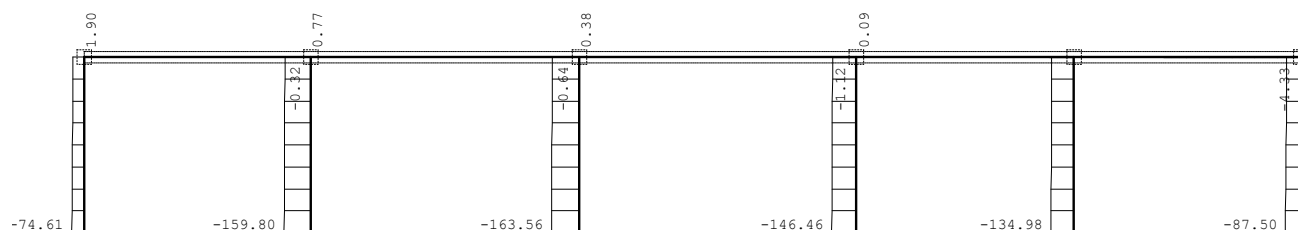
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_3

Утицаји у греди: max N1= 1.77 / min N1= -198.81 kN

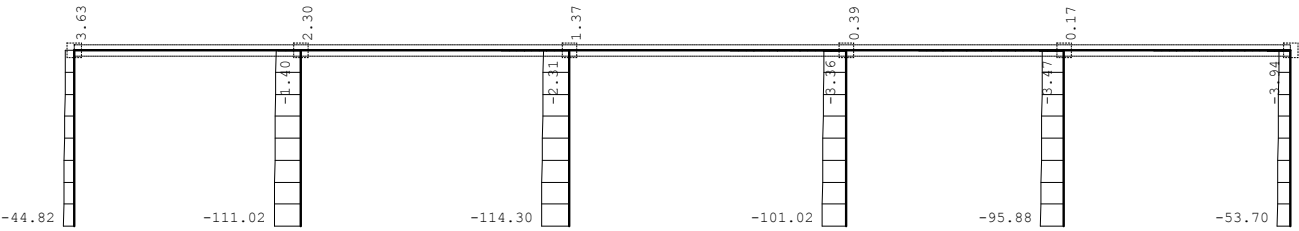
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



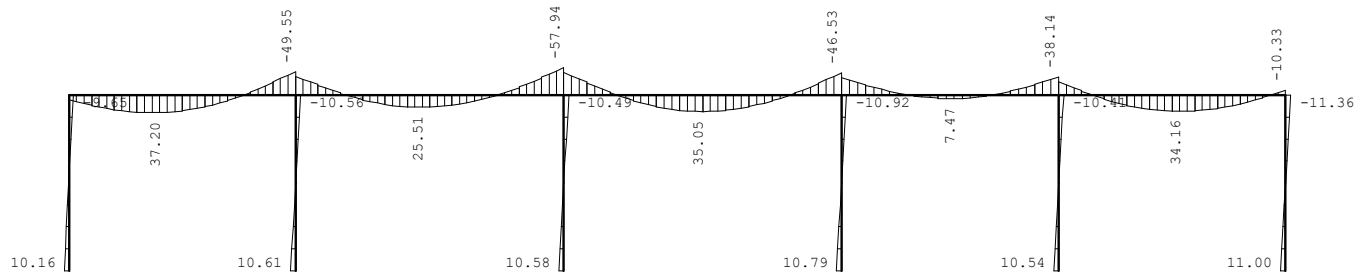
Рам: X_2

Утицаји у греди: max N1= 1.90 / min N1= -163.56 kN

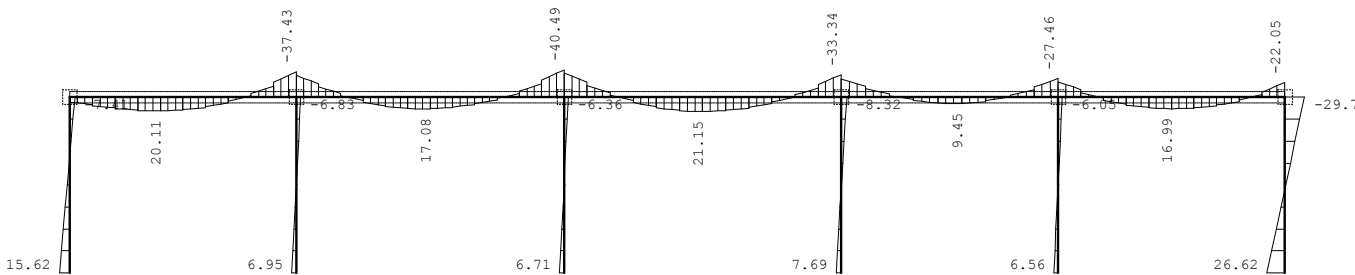
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_1
Утицаји у греди: max N1= 3.63 / min N1= -114.30 kN
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI

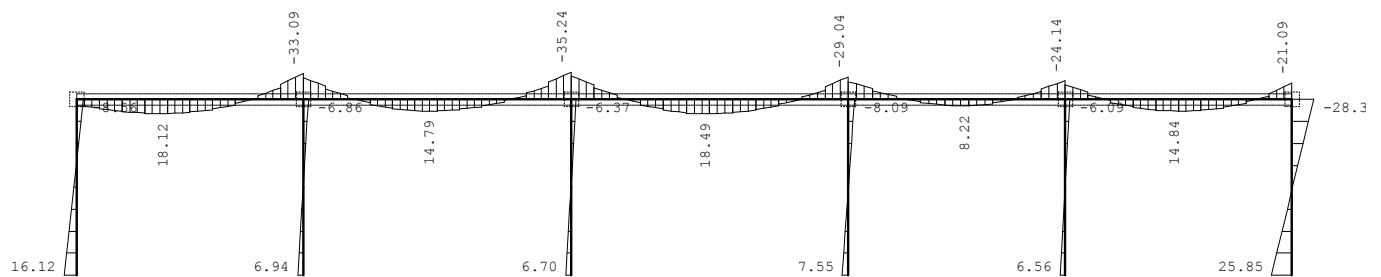


Рам: X_4
Утицаји у греди: max M3= 37.20 / min M3= -57.94 kNm
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_3
Утицаји у греди: max M3= 26.62 / min M3= -40.49 kNm

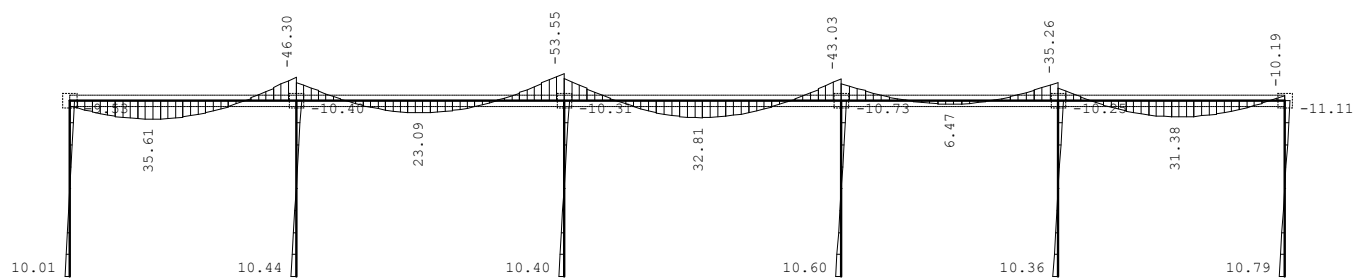
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_2

Утицаји у греди: max M3= 25.85 / min M3= -35.24 kNm

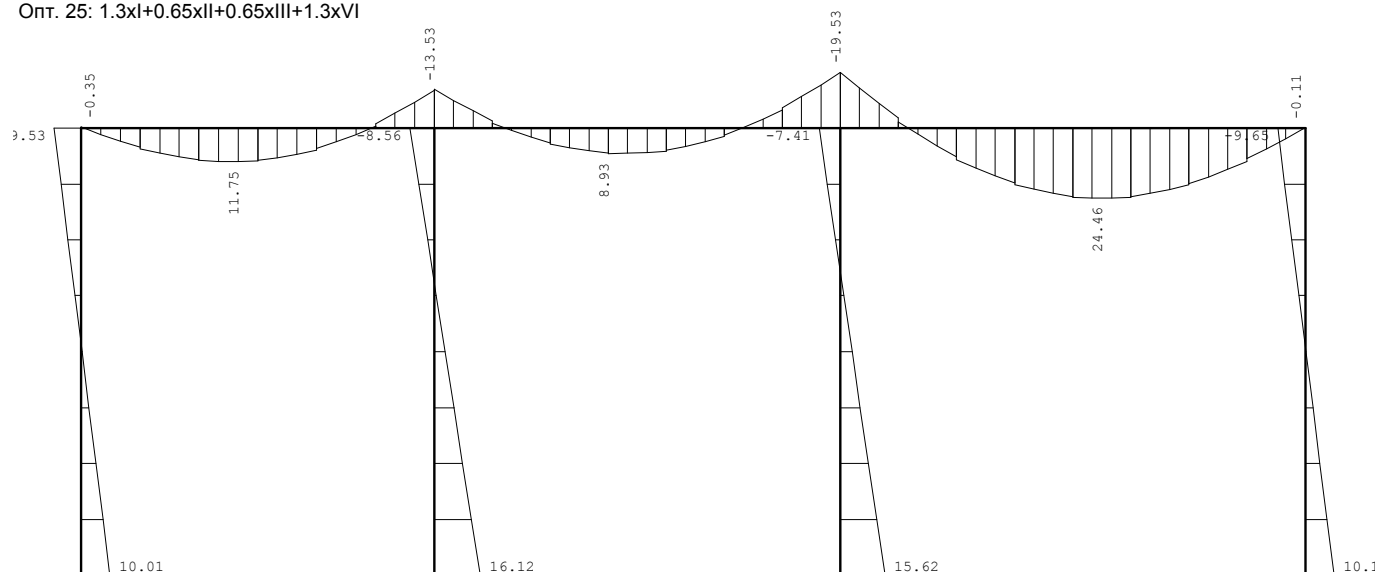
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: X_1

Утицаји у греди: max M3= 35.61 / min M3= -53.55 kNm

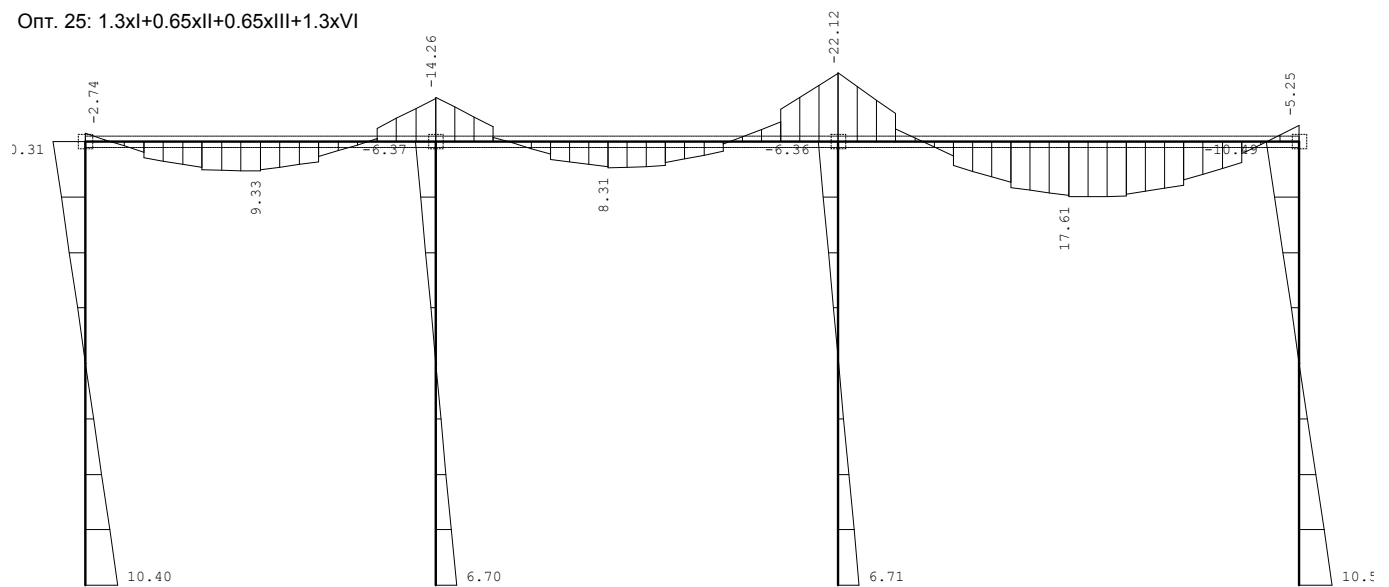
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: B_1

Утицаји у греди: max M3= 24.46 / min M3= -19.53 kNm

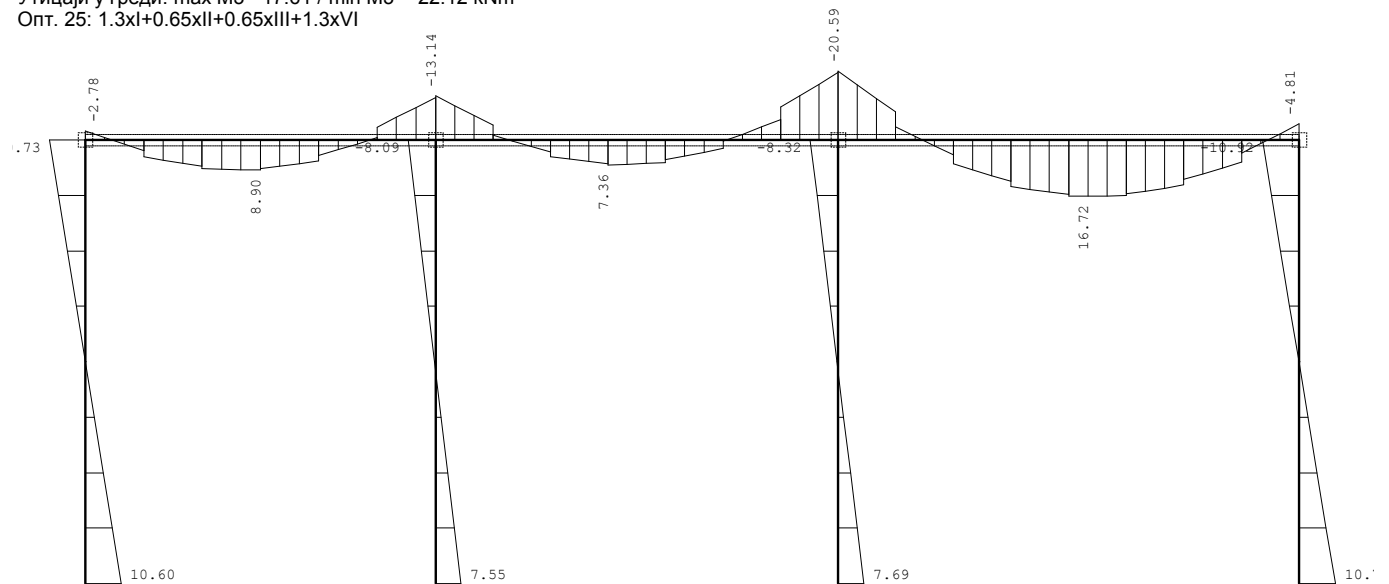
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: B_3

Утицаји у греди: max M3= 17.61 / min M3= -22.12 kNm

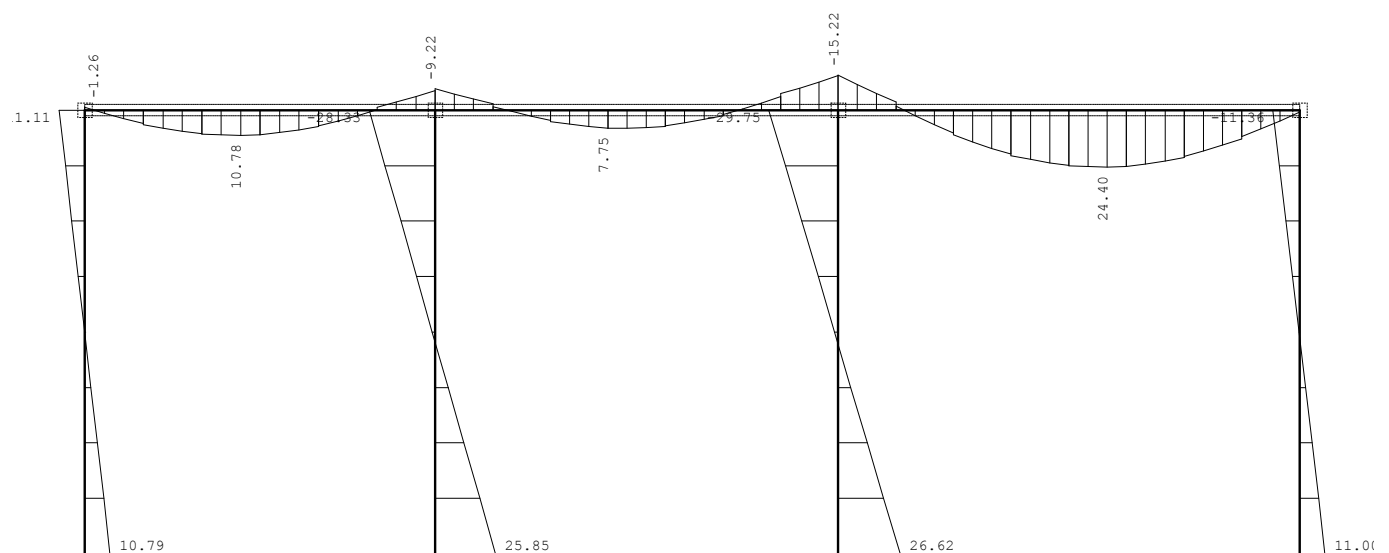
Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: B_4

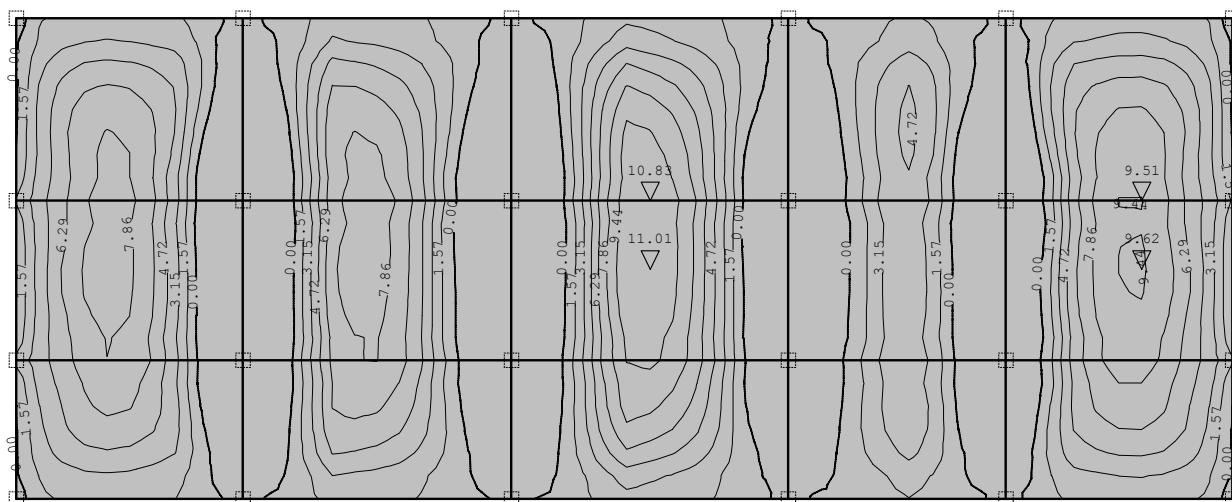
Утицаји у греди: max M3= 16.72 / min M3= -20.59 kNm

Опт. 25: 1.3xI+0.65xII+0.65xIII+1.3xVI



Рам: B_6

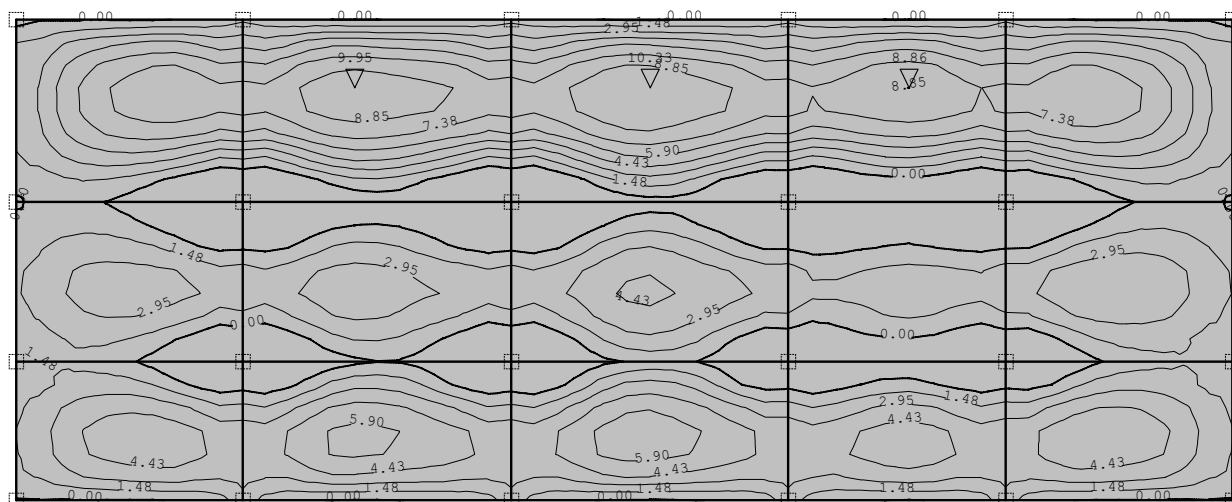
Утицаји у греди: max M3= 26.62 / min M3= -29.75 kNm



Ниво: [3.80 m]

Утицаји у плочи: max Mx= 11.01 / min Mx= 0.00 kNm/m

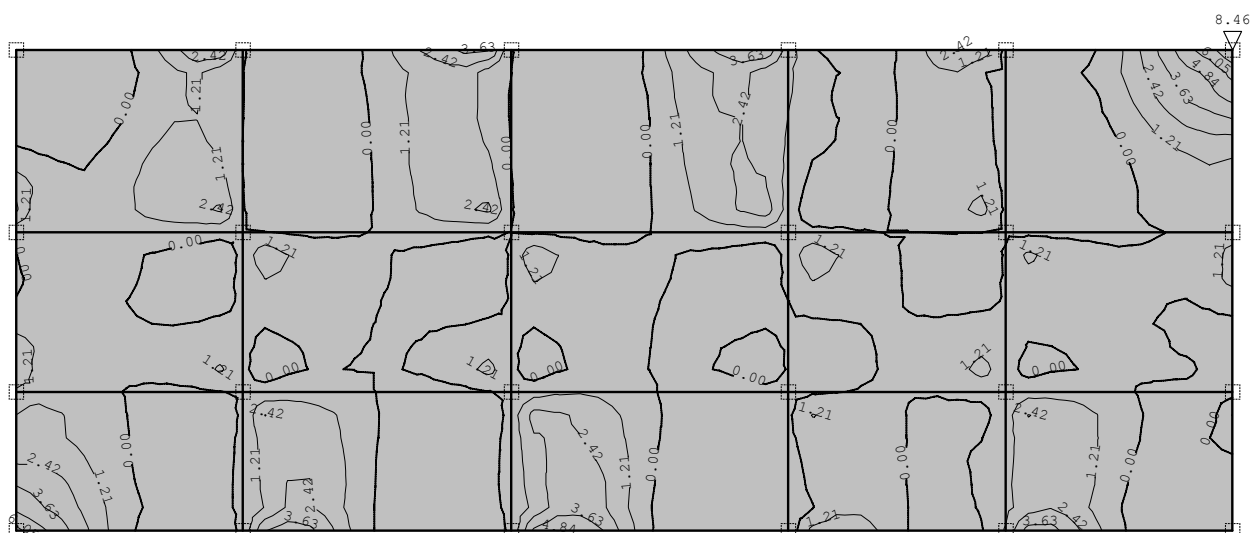
Опт. 55: [Anv] 8-54



Ниво: [3.80 m]

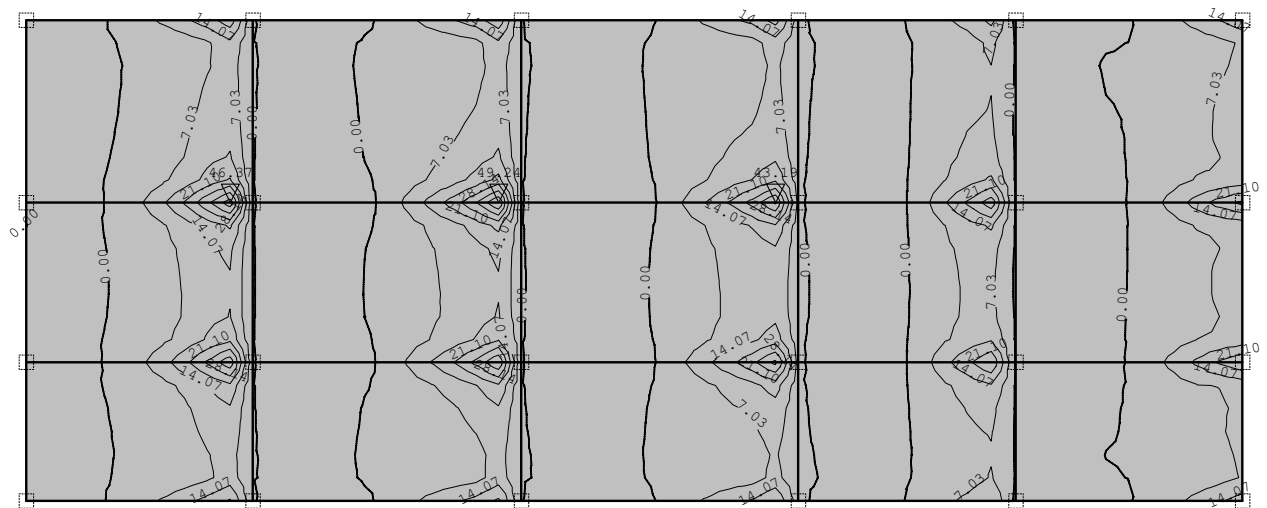
Утицаји у плочи: max My= 10.33 / min My= 0.00 kNm/m

Опт. 55: [Anv] 8-54



Ниво: [3.80 m]

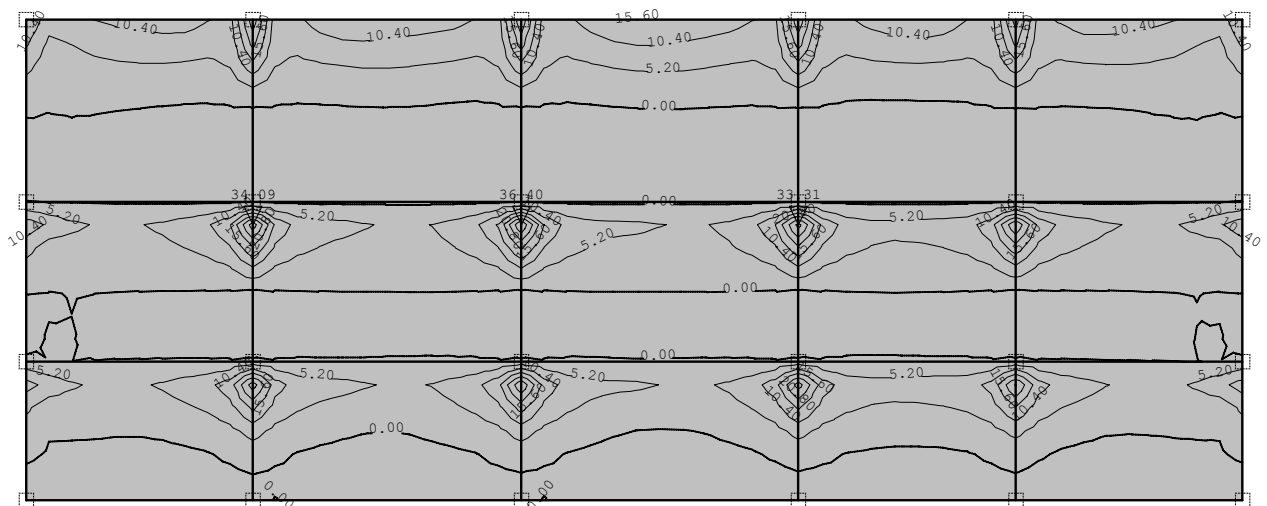
Утицаји у плочи: max Mxy= 8.46 / min Mxy= 0.00 kNm/m



Ниво: [3.80 m]

Утицаји у плочи: max $T_{z,x}$ = 49.24 / min $T_{z,x}$ = 0.00 kN/m

Опт. 55: [Anv] 8-54

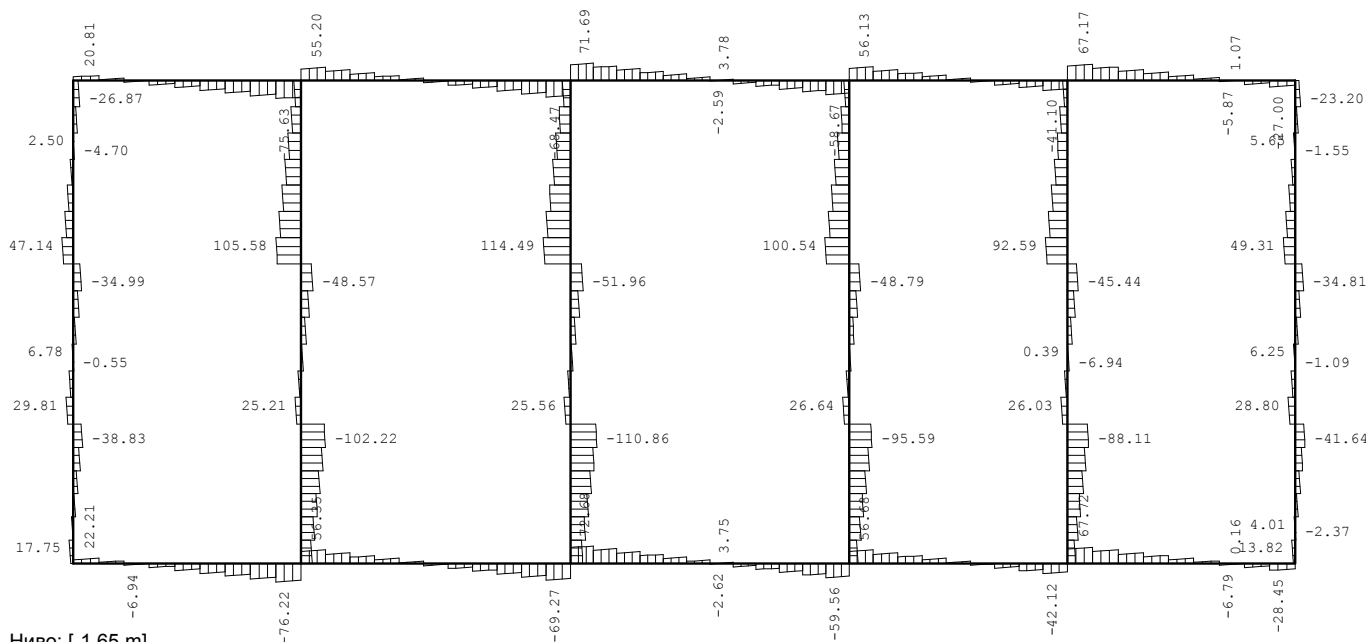


Ниво: [3.80 m]

Утицаји у плочи: max $T_{z,y}$ = 36.40 / min $T_{z,y}$ = 0.00 kN/m

Figure 1 is a plan view map of the study area, showing the spatial distribution of the 100th percentile of the predicted annual maximum daily peak flow rate (m³/s) for the 2020-2029 period. The map displays a river network with various flow rates labeled at different points. The flow rates range from -28.26 to 52.99 m³/s. The map includes a scale bar indicating 1 km and a north arrow.

Опт. 24: I+II+III



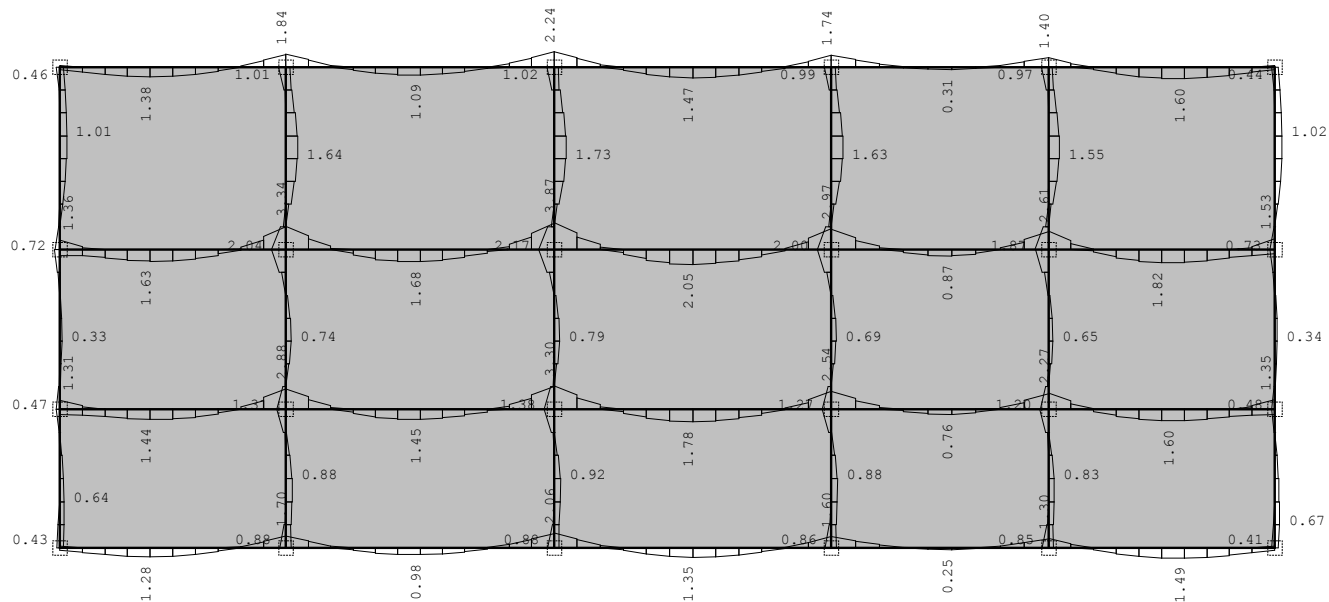
Опт. 25: [Anv] 6-24

$r_1 = 0.05$ $r_2 = 53.47$ $r_3 = 1.68$ $r_1 = -1.15$ $r_2 = 31.94$ $r_3 = 0.47$	$r_1 = 0.91$ $r_2 = 57.72$ $r_3 = -0.06$ $r_1 = -0.01$ $r_2 = 34.84$ $r_3 = -0.35$	$r_1 = 0.95$ $r_2 = 59.73$ $r_3 = -0.02$ $r_1 = -0.01$ $r_2 = 36.03$ $r_3 = -0.28$	$r_1 = 0.24$ $r_2 = 56.88$ $r_3 = 1.40$ $r_2 = 33.60$ $r_3 = 0.22$
$r_1 = 0.92$ $r_2 = 58.69$ $r_3 = 0.11$ $r_1 = -0.01$ $r_2 = 35.42$ $r_3 = -0.19$	$r_1 = 0.86$ $r_2 = 56.47$ $r_3 = 0.03$ $r_1 = -0.01$ $r_2 = 34.02$ $r_3 = -0.23$	$r_1 = 1.10$ $r_2 = 52.40$ $r_3 = 1.41$ $r_1 = -0.04$ $r_2 = 31.22$ $r_3 = -0.96$	$r_1 = -0.23$ $r_2 = 32.85$ $r_3 = -1.22$ $r_2 = 56.36$ $r_3 = 0.67$

Реакције ослонаца

Димензионисање (бетон)

Меродавно оптерећење: 8-54
РВАВ 87, МВ 30, В 500

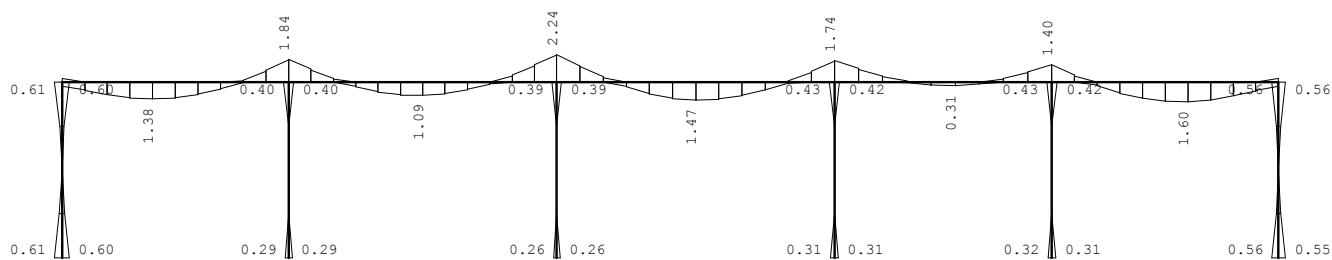


Ниво: [3.80 m]

Арматура у гредама: $\max A_{a2}/A_{a1} = 3.87 / 2.05 \text{ cm}^2$

Меродавно оптерећење: 8-54

РВАВ 87, МВ 30, В 500

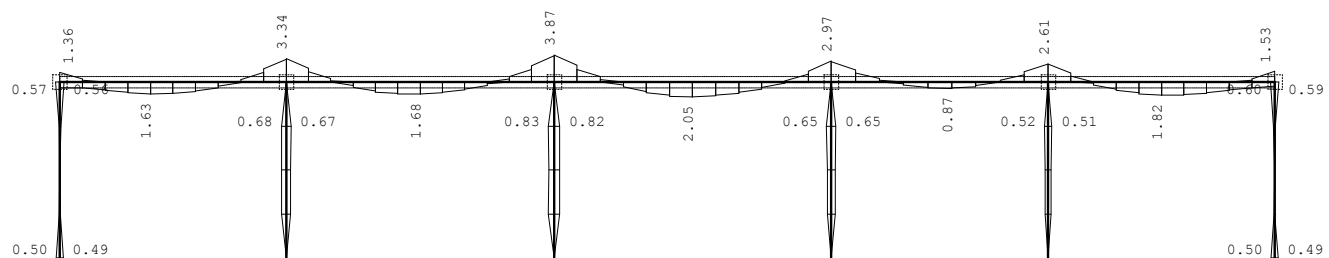


Рам: X_4

Арматура у гредама: $\max A_{a2}/A_{a1} = 2.24 / 1.60 \text{ cm}^2$

Меродавно оптерећење: 8-54

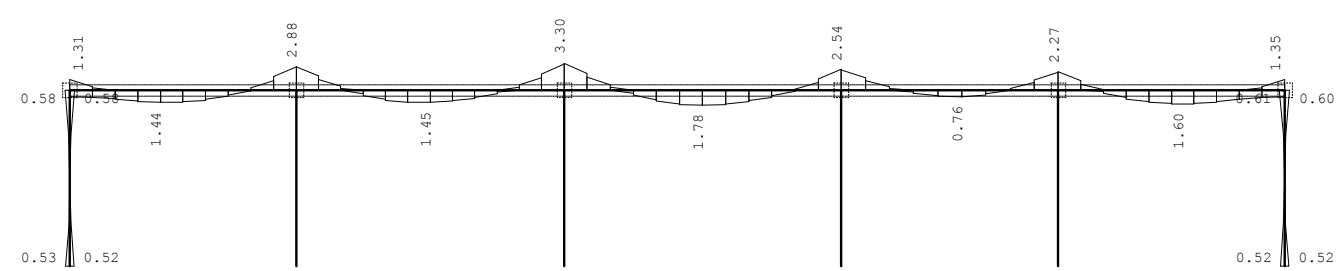
РВАВ 87, МВ 30, В 500



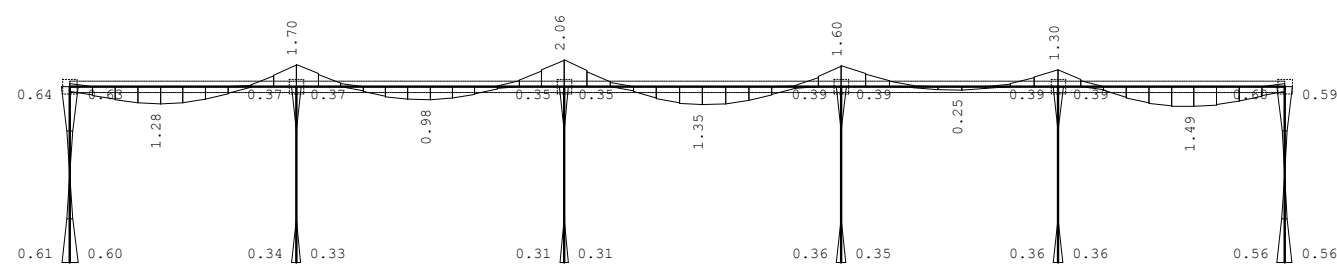
Рам: X_3

Арматура у гредама: $\max A_{a2}/A_{a1} = 3.87 / 2.05 \text{ cm}^2$

Меродавно оптерећење: 8-54
РВАВ 87, МВ 30, В 500

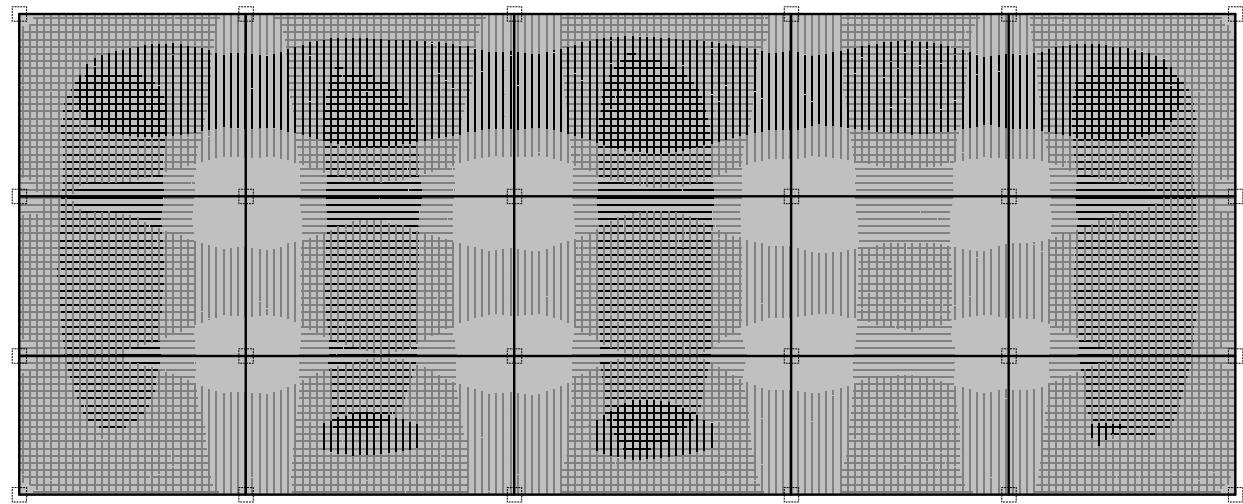


Рам: X_2
Арматура у гредама: $\max A_{a2}/A_{a1} = 3.30 / 1.78 \text{ cm}^2$
Меродавно оптерећење: 8-54
РВАВ 87, МВ 30, В 500



Рам: X_1
Арматура у гредама: $\max A_{a2}/A_{a1} = 2.06 / 1.49 \text{ cm}^2$
Меродавно оптерећење: 8-54
РВАВ 87, МВ 30, В 500, $a=2.00 \text{ cm}$

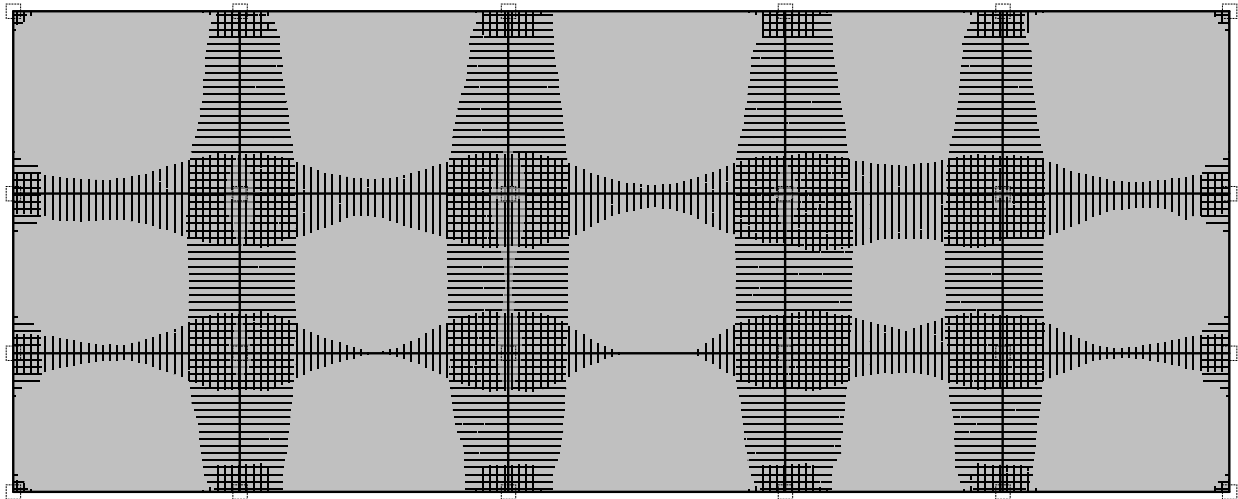
Aa - д.зона [cm ² /m]	
0.00	
0.81	
1.62	



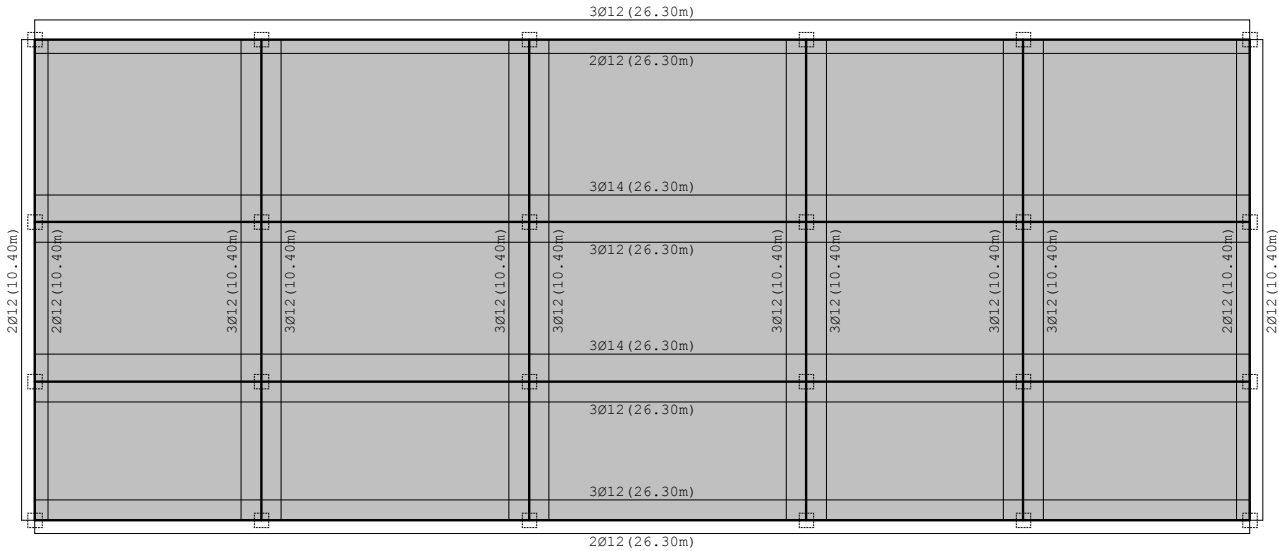
Ниво: [3.80 m]
Aa - д.зона - $\max A_{a,d} = 1.62 \text{ cm}^2/\text{m}$

Меродавно оптерећење: 8-54
РВАВ 87, МВ 30, В 500, а=2.00 cm

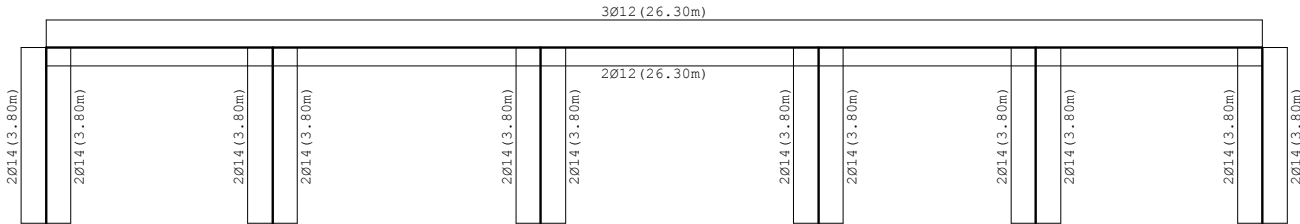
Аа - г.зона [cm ² /m]	
-4.15	
-2.08	
0.00	



Ниво: [3.80 m]
Аа - г.зона - max Аа,g= -4.15 cm²/m
Усвојена арматура
РВАВ 87, МВ 30, В 500

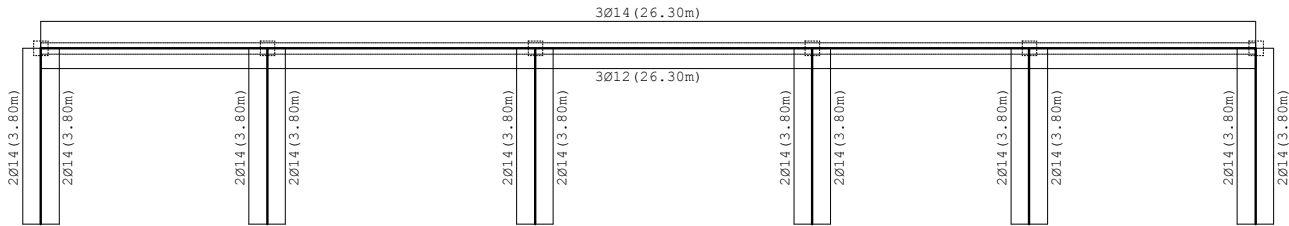


Ниво: [3.80 m]
Арматура у гредама: Аа2/Аа1
Усвојена арматура
РВАВ 87, МВ 30, В 500

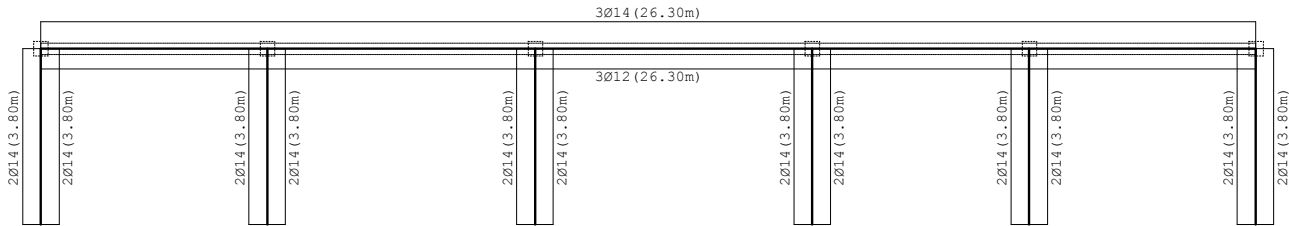


Рам: X_4
Арматура у гредама: Аа2/Аа1

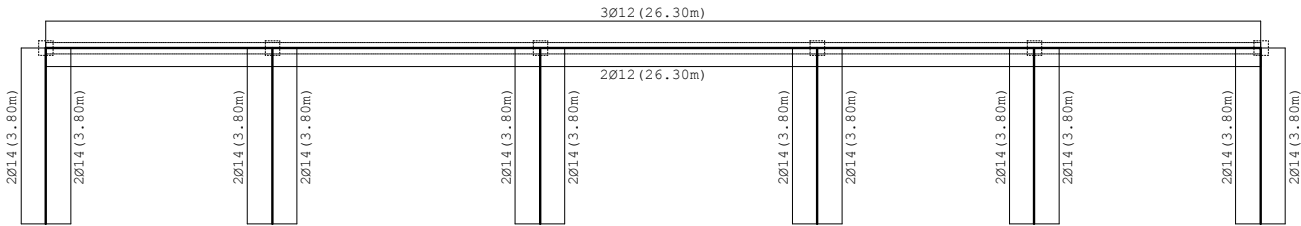
Усвојена арматура
PBAВ 87, MB 30, B 500



Рам: X_3
Арматура у гредама: Aa2/Aa1
Усвојена арматура
PBAВ 87, MB 30, B 500



Рам: X_2
Арматура у гредама: Aa2/Aa1
Усвојена арматура
PBAВ 87, MB 30, B 500



Рам: X_1
Арматура у гредама: Aa2/Aa1

Греда 61-9

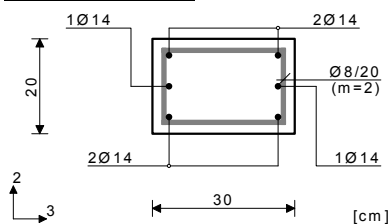
РВАВ 87

МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева
оптерећења: 8-54II,2 = 3.80 m ($\chi_2 = 43.88$)II,3 = 3.80 m ($\chi_3 = 65.82$)

Непомерљива конструкција

Пресек 1-1 $x = 1.90\text{m}$ 

Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xV

N1u = -151.35 kN

M2u = 3.14 kNm

M3u = 0.02 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.30xI+0.65xII+0.65xIII-1.30xVII

T2u = 0.03 kN

T3u = -10.10 kN

M1u = 0.00 kNm

Није потребна арматура.

Греда 547-374

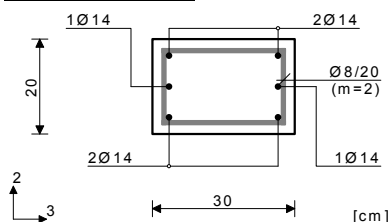
РВАВ 87

МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева
оптерећења: 8-54II,2 = 3.80 m ($\chi_2 = 43.88$)II,3 = 3.80 m ($\chi_3 = 65.82$)

Непомерљива конструкција

Пресек 1-1 $x = 1.90\text{m}$ 

Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xV

N1u = -140.18 kN

M2u = 3.14 kNm

M3u = -0.12 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.30xI+0.65xII+0.65xIII-1.30xVII

T2u = -0.12 kN

T3u = -9.95 kN

M1u = 0.00 kNm

Није потребна арматура.

Греда 966-799

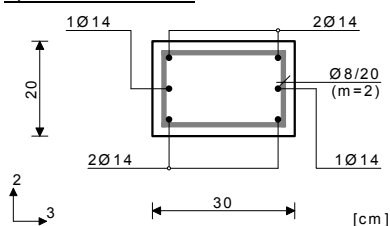
РВАВ 87

МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева
оптерећења: 8-54II,2 = 3.80 m ($\chi_2 = 43.88$)II,3 = 3.80 m ($\chi_3 = 65.82$)

Непомерљива конструкција

Пресек 1-1 $x = 1.90\text{m}$ 

Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xV

N1u = -65.76 kN

M2u = 0.90 kNm

M3u = 0.43 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.30xI+0.65xII+0.65xIII-1.30xVII

T2u = -0.33 kN

T3u = -9.44 kN

M1u = 0.00 kNm

Није потребна арматура.

Греда 1080-934

РВАВ 87

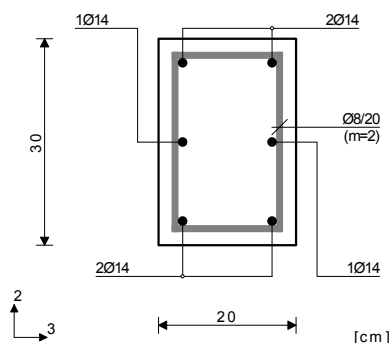
МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева
оптерећења: 8-54li,2 = 3.80 m ($\lambda_2 = 65.82$)li,3 = 3.80 m ($\lambda_3 = 43.88$)

Непомерљива конструкција

Пресек 1-1 x = 1.90m



Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xIV

N1u = -111.76 kN

M2u = 0.03 kNm

M3u = -5.14 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.30xI+0.65xII+0.65xIII+1.30xVI

T2u = -14.26 kN

T3u = -0.34 kN

M1u = 0.00 kNm

Није потребна арматура.

Греда 830-665

РВАВ 87

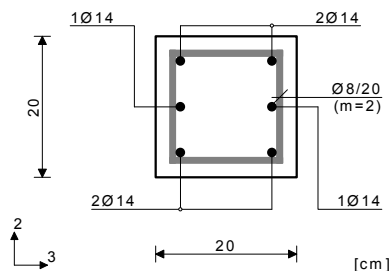
МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева
оптерећења: 8-54li,2 = 3.80 m ($\lambda_2 = 65.82$)li,3 = 3.80 m ($\lambda_3 = 65.82$)

Непомерљива конструкција

Пресек 1-1 x = 1.90m



Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xV

N1u = -252.61 kN

M2u = 0.26 kNm

M3u = -0.57 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.30xI+0.65xII+0.65xIII+1.30xVI

T2u = -4.21 kN

T3u = -0.41 kN

M1u = 0.00 kNm

 $\Delta e2 = 2.0 < e0 > + 3.8 < eII > = 5.8$ cm $|\Delta M2| = 14.70$ kNm $\Delta e3 = 2.0 < e0 > + 3.8 < eII > = 5.8$ cm $|\Delta M3| = 14.70$ kNm $\epsilon b / \epsilon a = -3.500 / 3.028$ %Aa1 = 0.57 cm²Aa2 = 0.56 cm²Aa3 = 0.56 cm²Aa4 = 0.56 cm²Aa,y3 = 0.00 cm²/m (m=2)[Усвојено Aa,y3 = Ø8/20(m=2) = 2.51 cm²/m] $\tau_y = 0.13$ MPa < τ_f , $\tau_f = 1.10$ MPa $\tau_z = 0.01$ MPa < τ_f , $\tau_f = 1.10$ MPa

Процент армирања: 2.31%

Греда 298-144

РВАВ 87

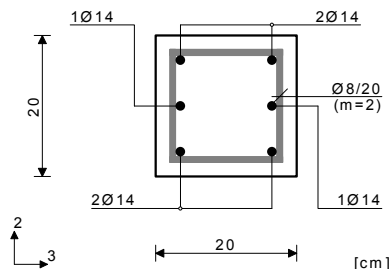
МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева
оптерећења: 8-54li,2 = 3.80 m ($\lambda_2 = 65.82$)li,3 = 3.80 m ($\lambda_3 = 65.82$)

Непомерљива конструкција

Пресек 1-1 x = 1.90m



Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII

N1u = -266.31 kN

M2u = 0.24 kNm

M3u = 0.10 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.30xI+0.65xII+0.65xIII-1.30xVI

T2u = 3.87 kN

T3u = -0.43 kN

M1u = 0.00 kNm

 $\Delta e2 = 2.0 < e0 > + 3.8 < eII > = 5.8$ cm $|\Delta M2| = 15.50$ kNm $\Delta e3 = 2.0 < e0 > + 3.8 < eII > = 5.8$ cm $|\Delta M3| = 15.50$ kNm $\epsilon b / \epsilon a = -3.500 / 2.889$ %Aa1 = 0.63 cm²Aa2 = 0.62 cm²Aa3 = 0.63 cm²Aa4 = 0.62 cm²Aa,y3 = 0.00 cm²/m (m=2)[Усвојено Aa,y3 = Ø8/20(m=2) = 2.51 cm²/m] $\tau_y = 0.12$ MPa < τ_f , $\tau_f = 1.10$ MPa $\tau_z = 0.01$ MPa < τ_f , $\tau_f = 1.10$ MPa

Процент армирања: 2.31%

Греда 110-25

РВАВ 87

МВ 30

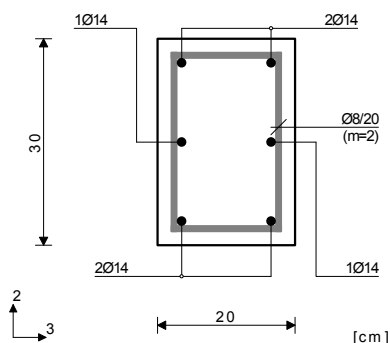
В 500

Димензионисање групе случајева

оптерећења: 8-54

II,2 = 3.80 m ($\lambda_2 = 65.82$)II,3 = 3.80 m ($\lambda_3 = 43.88$)

Непомерљива конструкција

Пресек 1-1 $x = 1.90\text{m}$ 

Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xV

N1u = -130.61 kN

M2u = 0.03 kNm

M3u = 4.45 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.30xI+0.65xII+0.65xIII-1.30xVI

T2u = 14.47 kN

T3u = -0.34 kN

M1u = 0.00 kNm

Није потребна арматура.

Греда 733-575

РВАВ 87

МВ 30

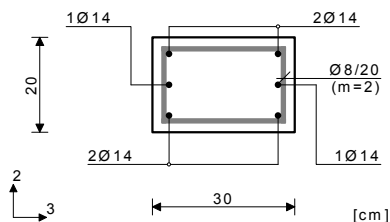
В 500

Димензионисање групе случајева

оптерећења: 8-54

II,2 = 3.80 m ($\lambda_2 = 43.88$)II,3 = 3.80 m ($\lambda_3 = 65.82$)

Непомерљива конструкција

Пресек 1-1 $x = 1.90\text{m}$ 

Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xIV

N1u = -189.08 kN

M2u = -4.89 kNm

M3u = 0.03 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.30xI+0.65xII+0.65xIII+1.30xVII

T2u = 0.04 kN

T3u = 11.16 kN

M1u = 0.00 kNm

Није потребна арматура.

Греда 262-1212

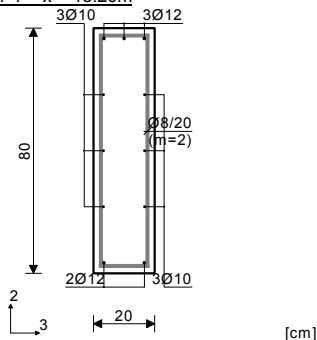
РВАВ 87

МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева

оптерећења: 8-54

Пресек 1-1 $x = 13.20\text{m}$ 

Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xIV

N1u = 1.59 kN

M2u = 0.00 kNm

M3u = 45.89 kNm

Меродавна комбинација за торзију:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII

M1u = 0.05 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xV

T2u = -21.34 kN

T3u = -0.00 kN

M1u = 0.05 kNm

 $\epsilon_b/\epsilon_a = -0.731/10.000 \%$ Aa1 = 1.32 cm²Aa2 = 0.00 cm²Aa3 = 0.00 cm²Aa4 = 0.00 cm²Aa,y3 = 0.00 cm²/m (m=2)[у свакој Аа,y3 = Ø8/20(m=2) = 2.51 cm²/m] $\tau_y = 0.18\text{MPa} < \tau_f, \tau_f = 1.10\text{MPa}$ $\tau_z = 0.01\text{MPa} < \tau_f, \tau_f = 1.10\text{MPa}$

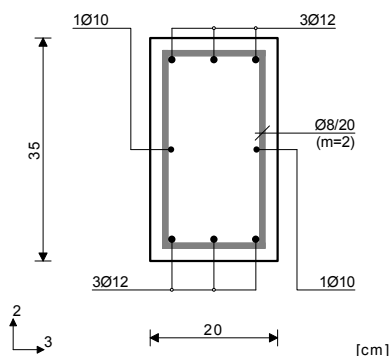
Проценат армирања: 0.65%

Греда 754-1156

РВАВ 87

МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева
оптерећења: 8-54Пресек 1-1 $x = 4.97\text{m}$ 

Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII

N1u = -0.11 kN

M2u = 0.00 kNm

M3u = 7.86 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xIV

T2u = 9.10 kN

T3u = -0.03 kN

M1u = 0.00 kNm

 $\epsilon_b/\epsilon_a = -0.692/10.000 \text{ ‰}$ Aa1 = 0.51 cm²Aa2 = 0.00 cm²Aa3 = 0.00 cm²Aa4 = 0.00 cm²Aa,yз = 0.00 cm²/m (m=2)[Усвојено Aa,yз = Ø8/20(m=2) = 2.51 cm²/m] $\tau_y = 0.16\text{MPa} < \tau_f, \tau_f = 1.10\text{MPa}$

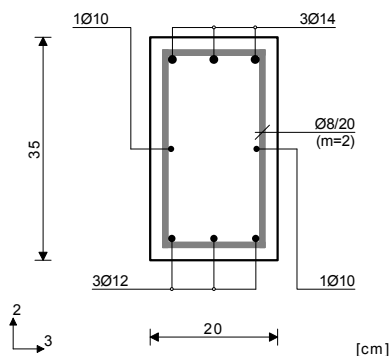
Процент армирања: 1.19%

Греда 110-1167

РВАВ 87

МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева
оптерећења: 8-54Пресек 1-1 $x = 13.20\text{m}$ 

Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xIV

N1u = 0.10 kN

M2u = 0.00 kNm

M3u = 27.94 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xV

T2u = -10.60 kN

T3u = 0.00 kN

M1u = 0.00 kNm

 $\epsilon_b/\epsilon_a = -1.481/10.000 \text{ ‰}$ Aa1 = 1.86 cm²Aa2 = 0.00 cm²Aa3 = 0.00 cm²Aa4 = 0.00 cm²Aa,yз = 0.00 cm²/m (m=2)[Усвојено Aa,yз = Ø8/20(m=2) = 2.51 cm²/m] $\tau_y = 0.19\text{MPa} < \tau_f, \tau_f = 1.10\text{MPa}$

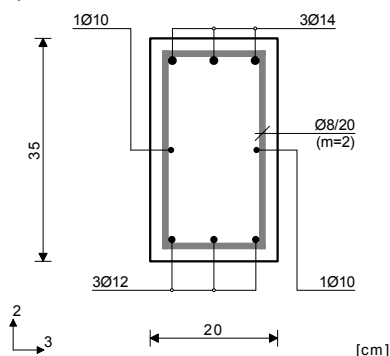
Процент армирања: 1.37%

Греда 32-1080

РВАВ 87

МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева
оптерећења: 8-54Пресек 1-1 $x = 13.20\text{m}$ 

Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xIV

N1u = -0.29 kN

M2u = 0.00 kNm

M3u = 24.51 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xV

T2u = -9.36 kN

T3u = 0.00 kN

M1u = -0.00 kNm

 $\epsilon_b/\epsilon_a = -1.361/10.000 \text{ ‰}$ Aa1 = 1.62 cm²Aa2 = 0.00 cm²Aa3 = 0.00 cm²Aa4 = 0.00 cm²Aa,yз = 0.00 cm²/m (m=2)[Усвојено Aa,yз = Ø8/20(m=2) = 2.51 cm²/m] $\tau_y = 0.17\text{MPa} < \tau_f, \tau_f = 1.10\text{MPa}$

Процент армирања: 1.37%

Греда 263-733

PBAВ 87

МВ 30

В 500

Димензионисање групе случајева
оптерећења: 8-54

Меродавна комбинација за савијање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII

N1u = -0.18 kN

M2u = 0.00 kNm

M3u = 9.73 kNm

Меродавна комбинација за смицање:

1.60xI+1.80xII+1.80xIII+1.80xIV

T2u = 10.47 kN

T3u = 0.01 kN

M1u = 0.00 kNm

$\varepsilon_b/\varepsilon_a = -0.781/10.000 \text{ ‰}$

Aa1 = 0.63 cm²

Aa2 = 0.00 cm²

Aa3 = 0.00 cm²

Aa4 = 0.00 cm²

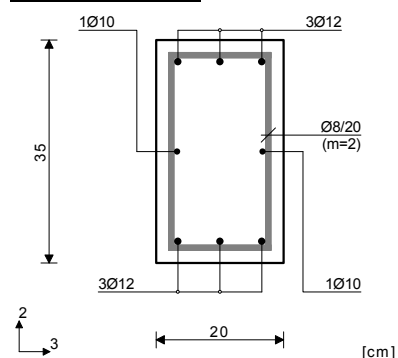
Aa,yз = 0.00 cm²/m (m=2)

[Усвојено Aa,yз = Ø8/20(m=2) = 2.51 cm²/m]

$\tau_y = 0.18 \text{ MPa} < \tau_f, \tau_f = 1.10 \text{ MPa}$

Процент армирања: 1.19%

Пресек 1-1 x = 4.97m



Усвојена армиратура

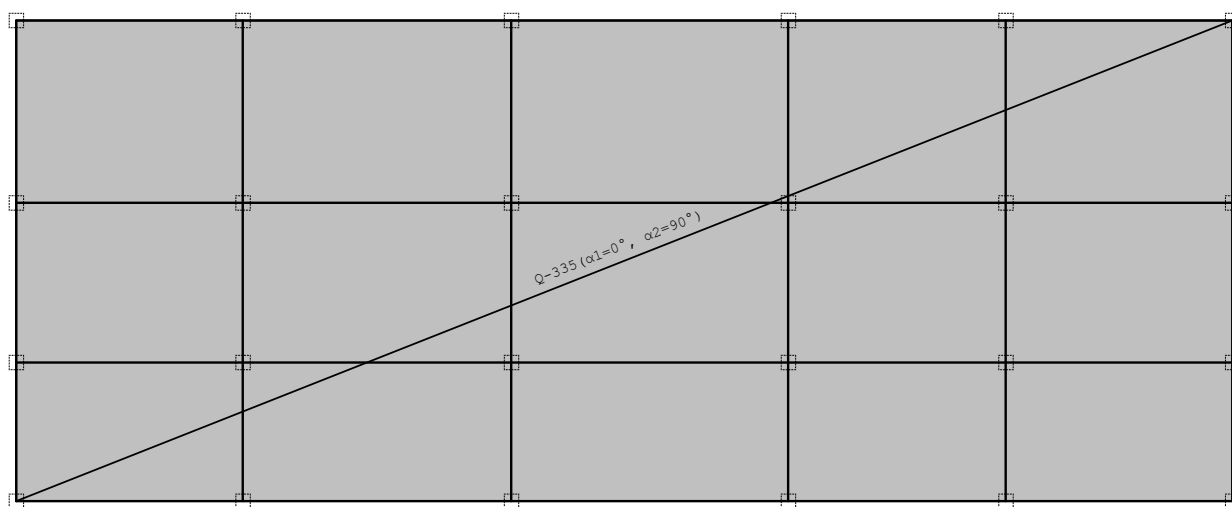
PBAВ 87, МВ 30, В 500, a=2.00 cm

Aa - д.зона [cm²/m]

0.00

0.81

1.62



Ниво: [3.80 m]

Aa - д.зона

Усвојена армиратура

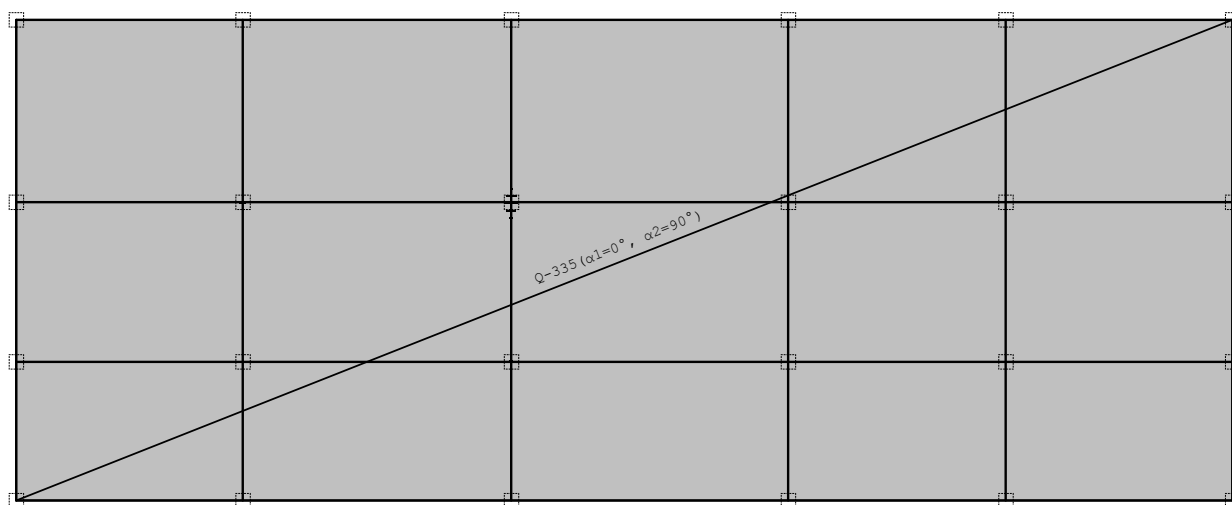
PBAВ 87, МВ 30, В 500, a=2.00 cm

Aa - г.зона [cm²/m]

-4.15

-2.08

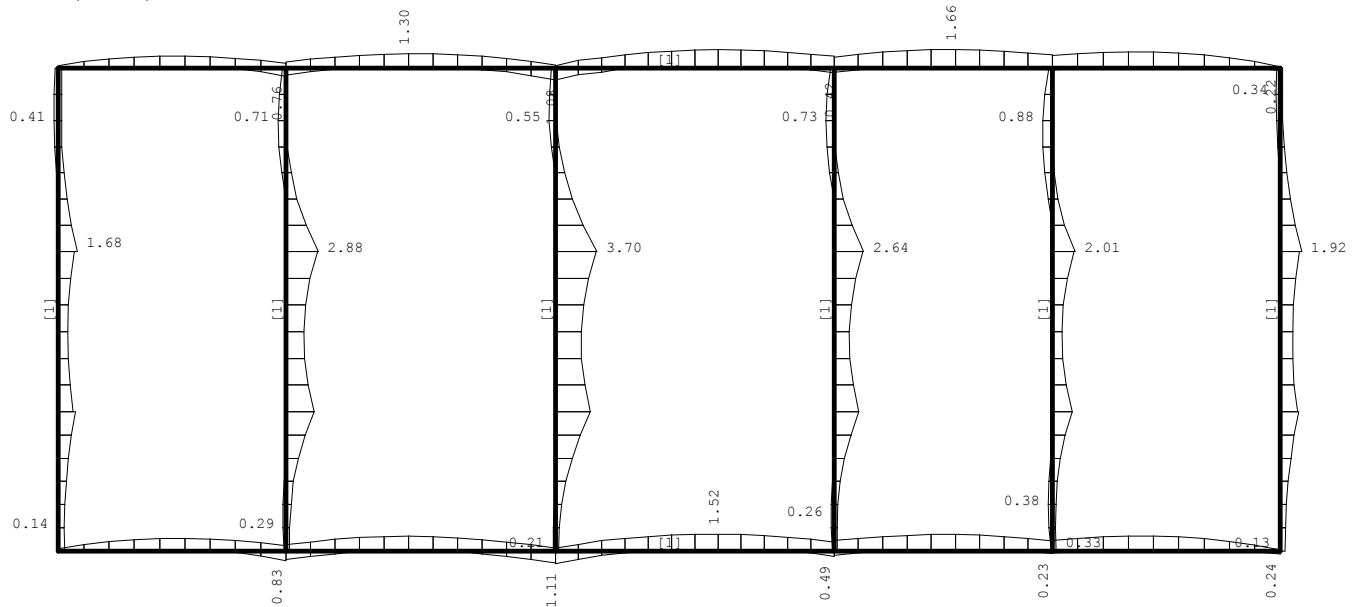
0.00



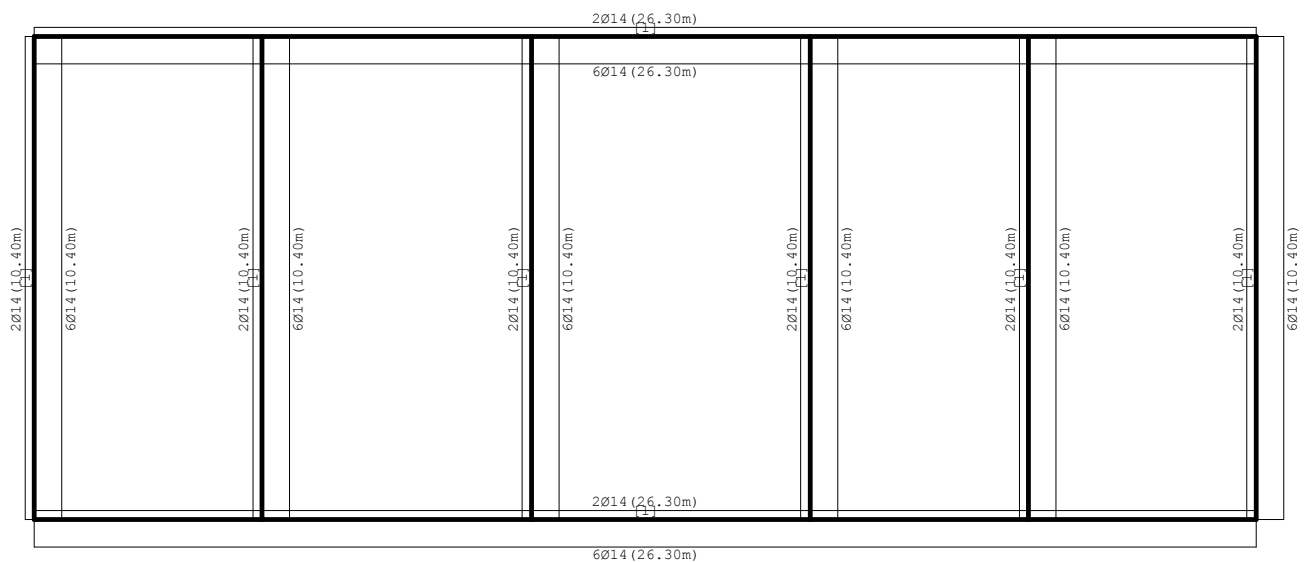
Ниво: [3.80 m]

Aa - г.зона

Меродавно оптерећење: 6-24
РВАВ 87, МВ 30, В 500



Ниво: [-1.65 m]
Арматура у гредама: $\max A_{a2}/A_{a1} = 1.66 / 3.70 \text{ cm}^2$
Усвојена арматура
РВАВ 87, МВ 30, В 500



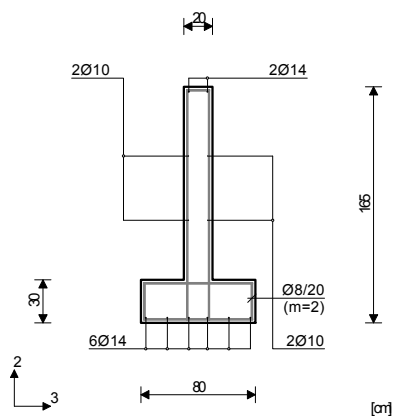
Ниво: [-1.65 m]
Арматура у гредама: A_{a2}/A_{a1}

Греда 1-875

РВАВ 87
МВ 30
В 500

Димензионисање једног случаја
оптерећења: 1.60xI+1.80xII+1.80xIII

Пресек 1-1 x = 13.20m



$T2u = 43.39 \text{ kN}$
 $M1u = 0.90 \text{ kNm}$
 $M3u = -72.48 \text{ kNm}$

$\epsilon_b/\epsilon_a = -0.202/10.000 \text{ ‰}$
 $A_{a1} = 0.00 + 0.02' = 0.02 \text{ cm}^2$
 $A_{a2} = 0.96 + 0.00' = 0.96 \text{ cm}^2$
 $A_{a3} = 0.00 + 0.05' = 0.05 \text{ cm}^2$
 $A_{a4} = 0.00 + 0.05' = 0.05 \text{ cm}^2$
 $A_{a,y3} = 0.00 \text{ cm}^2/\text{m} \quad (m=2)$
[Усвојено $A_{a,y3} = \emptyset 8/20(m=2) = 2.51 \text{ cm}^2/\text{m}$]

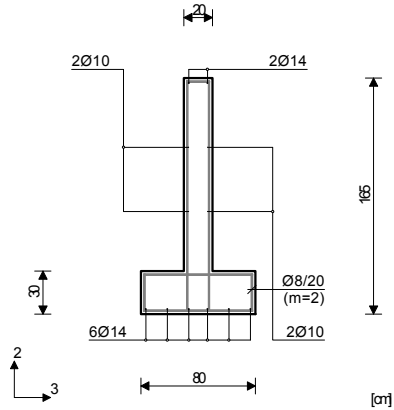
$\tau_y = 0.24 \text{ MPa} < \tau_f, \tau_f = 1.10 \text{ MPa}$
 $\tau_z = 0.08 \text{ MPa} < \tau_f, \tau_f = 1.10 \text{ MPa}$
Процент армирања: 0.30%
*) - додатна подужна арматура за пријем торзије.

Греда 116-597

РВАВ 87

МВ 30

В 500

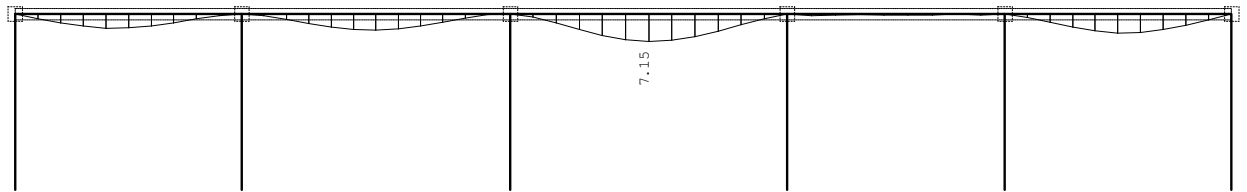
Димензионисање једног случаја
оптерећења: 1.60xI+1.80xII+1.80xIIIПресек 1-1 $x = 5.30\text{m}$ 

$T2u = -25.07 \text{ kN}$
 $M1u = 0.02 \text{ kNm}$
 $M3u = 197.54 \text{ kNm}$

$\epsilon_b/\epsilon_a = -0.672/10.000 \text{ ‰}$
 $Aa1 = 2.49 \text{ cm}^2$
 $Aa2 = 0.00 \text{ cm}^2$
 $Aa3 = 0.00 \text{ cm}^2$
 $Aa4 = 0.00 \text{ cm}^2$
 $Aa,y3 = 0.00 \text{ cm}^2/\text{m} \quad (m=2)$
[Усвојено $Aa,y3 = \varnothing 8/20(m=2) = 2.51 \text{ cm}^2/\text{m}$]

$\tau_y = 0.09 \text{ MPa} < \tau_{\Gamma} = 1.10 \text{ MPa}$
Процент армирања: 0.30%

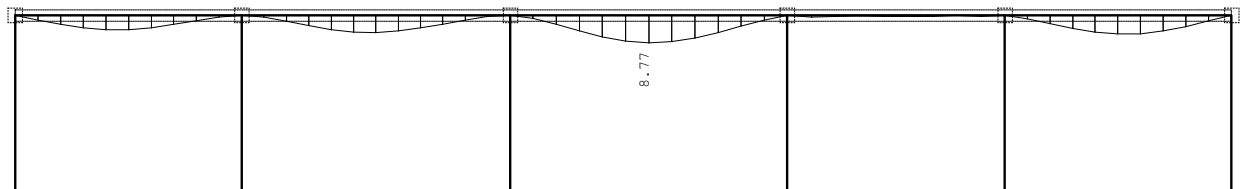
РВАВ 87, МВ 30, В 500



Рам: X_2

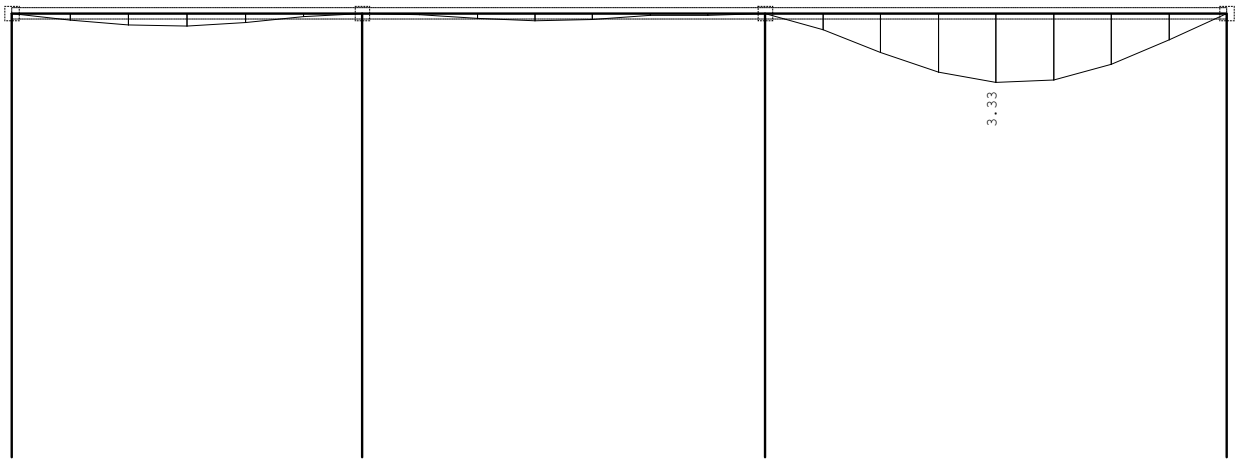
Дијаграм угиба: $\max u_{\Gamma}(t^{\infty}) = 7.15 \text{ mm}$

РВАВ 87, МВ 30, В 500

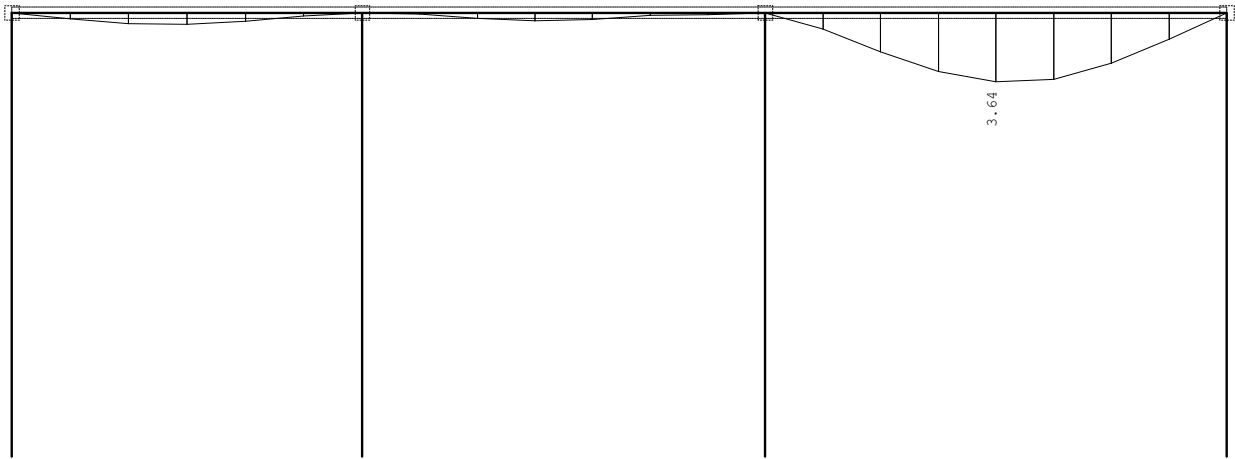


Рам: X_3

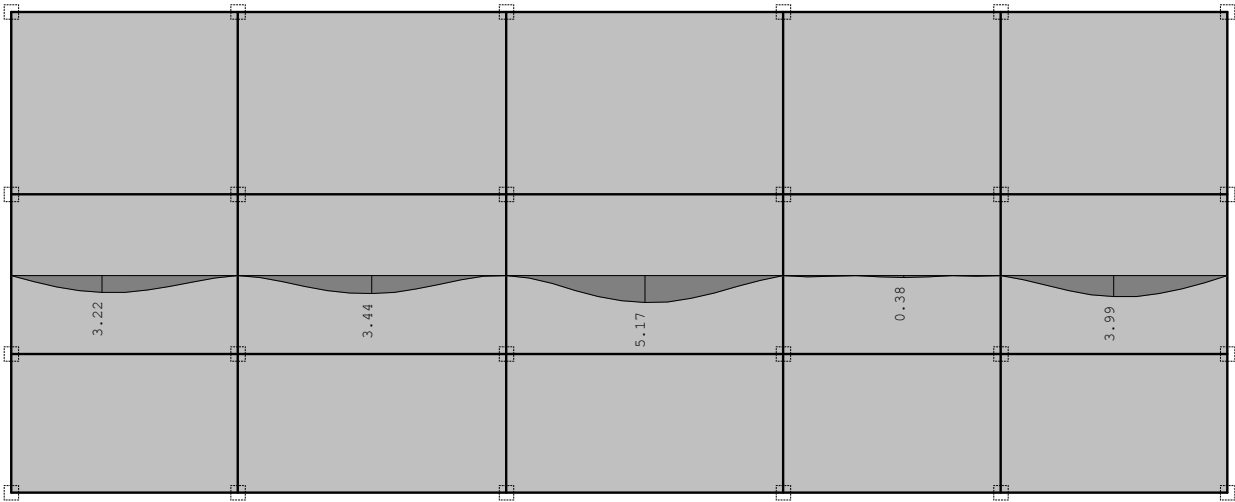
Дијаграм угиба: $\max u_{\Gamma}(t^{\infty}) = 8.77 \text{ mm}$



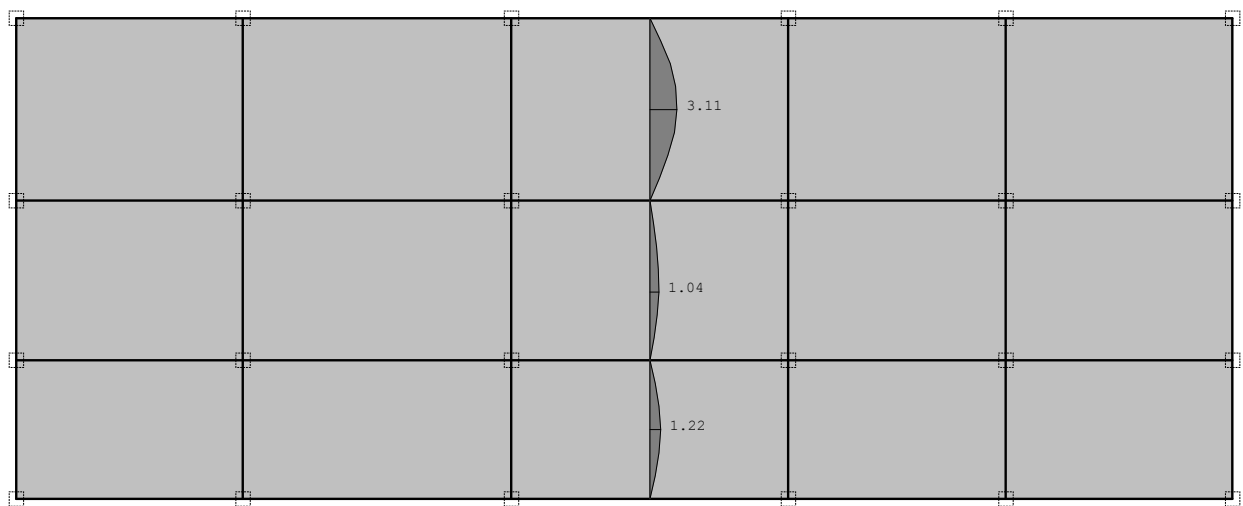
Рам: В_4
Дијаграм угиба: $\max u(t^\infty) = 3.33 \text{ mm}$
РВАВ 87, МВ 30, В 500



Рам: В_3
Дијаграм угиба: $\max u(t^\infty) = 3.64 \text{ mm}$



Ниво: [3.80 m]
Дијаграм угиба у плочи (T^∞)



Ниво: [3.80 m]
Дијаграм угиба у плочи (T^∞)

2.7 – ГРАФИЧКА ДОКУМЕНТАЦИЈА

**2/9-2 САДРЖАЈ ПРОЈЕКТА КОНСТРУКЦИЈЕ ЗГРАДЕ ЗА СС И ТК
СА ОТПРАВНИКОМ У СЛУЖБЕНОМ МЕСТУ САЈЛОВО -
ПЛАНОВИ ОПЛАТЕ И АРМАТУРЕ**

Цртеж	Назив цртежа	Размера
	Планови оплате и арматуре	
1	План оплате темеља	1:50
2	План оплате пливајуће плоче на коти -0.10 и -0.59	1:50
3	План оплате греда на коти +3.70	1:50
4	План оплате плоче на коти +3.70	1:50
5	План арматуре темеља	1:50
6	План арматуре пливајуће плоче на коти -0.10 и -0.59	1:50
7	План арматуре греда на коти +3.70	1:50
8	План арматуре плоче на коти +3.70	1:50
	спецификација арматуре	

Technical drawing of a road cross-section (Пресек 2-2) showing a 10m wide road with a 2% cross-slope, a 1.86m high embankment, and a 2.16m deep ditch. The drawing includes dimensions for the road width, embankment height, ditch depth, and various offsets. A north arrow is present.

Technical drawing showing the cross-section of a reinforced concrete slab (Пресек 3-3). The drawing includes dimensions for the slab thickness (150 mm), the width of the slab (800 mm), and the width of the reinforcement bars (30 mm). The drawing also shows the reinforcement layout, including the main reinforcement bars (30 mm diameter) and the distribution bars (30 mm diameter). The drawing is labeled with '3' and 'Б'.

Technical drawing of a building section, labeled "Section 6-6" and "Пресек 6-6". The drawing includes a cross-section on the left and a longitudinal section on the right.

Cross-section (Left): Shows a wall with a height of 196 and a width of 80. The wall is divided into two parts, each 30 units wide. The total width is 80.

Longitudinal section (Right): Shows the internal layout of the building. The total length is 1060. The drawing includes various rooms and dimensions, such as 285, 30, 160, 155, 30, 360, 30, 281, 176, 13, 218, 140, 131, 90, 47, 375, 205, 30, 20, 30, 80, 30, 30, 30, 40, 300, 565, 1120, 345, 315, 395, 40, 20, 30, 30, 80, 30, 30, 30, 40. The drawing also includes a small detail of a door or window on the right side.

Technical drawing showing the cross-section and plan view of a reinforced concrete slab (Section 9-9) with four columns (1, 2, 3, 4).

Section 9-9 (Cross-section):

- Slab thickness: 182 mm
- Column width: 300 mm
- Reinforcement details: 30 mm diameter bars, 30 mm spacing.

Plan View (Columns 1, 2, 3, 4):

- Column width: 300 mm
- Column spacing: 300 mm (between columns 1 and 2), 345 mm (between columns 2 and 3), 395 mm (between columns 3 and 4).
- Column dimensions: 30 mm (width), 182 mm (height), 30 mm (radius), 30 mm (radius), 30 mm (radius), 30 mm (radius).
- Reinforcement details: 30 mm diameter bars, 30 mm spacing.

[illegible]

Technical drawing of a bridge deck cross-section showing four numbered sections (1, 2, 3, 4) with dimensions and elevations.

Dimensions and elevations:

- Section 1: Total width 80, height 196. Elevations: +0.10, -1.86, -2.16.
- Section 2: Total width 565, height 280. Elevations: +0.10, -1.86, -2.16.
- Section 3: Total width 1120, height 185. Elevations: +0.10, -1.86, -2.16.
- Section 4: Total width 80, height 196. Elevations: +0.10, -1.86, -2.16.

Other dimensions and features:

- Section 1: 40, 270, 30, 325, 20, 365, 30.
- Section 2: 40, 300, 345, 395, 40.
- Section 3: 40, 300, 345, 395, 40.
- Section 4: 40, 300, 345, 395, 40.

[illegible]

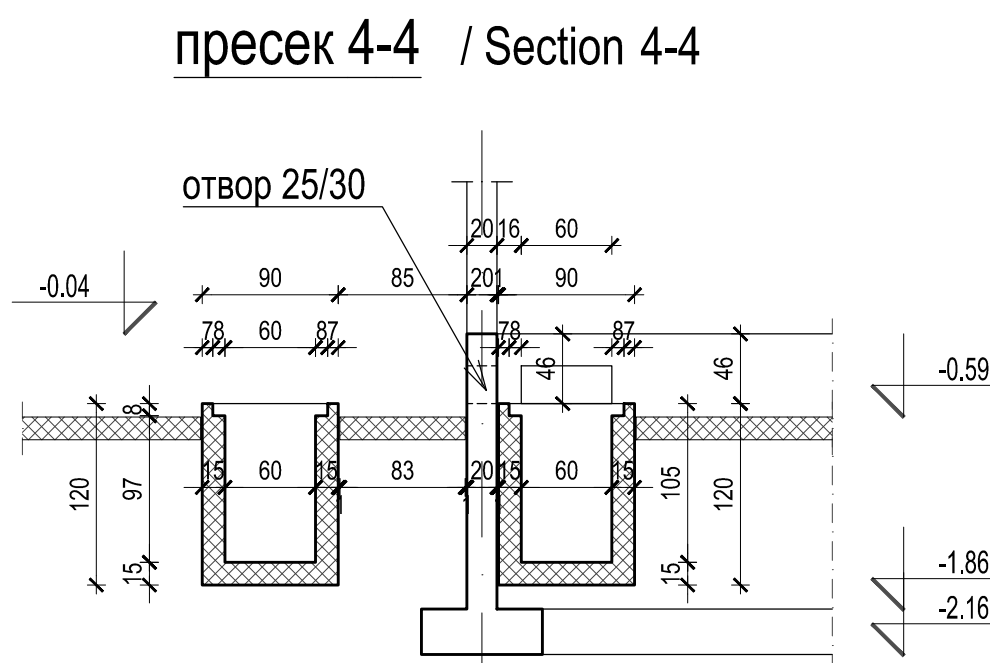
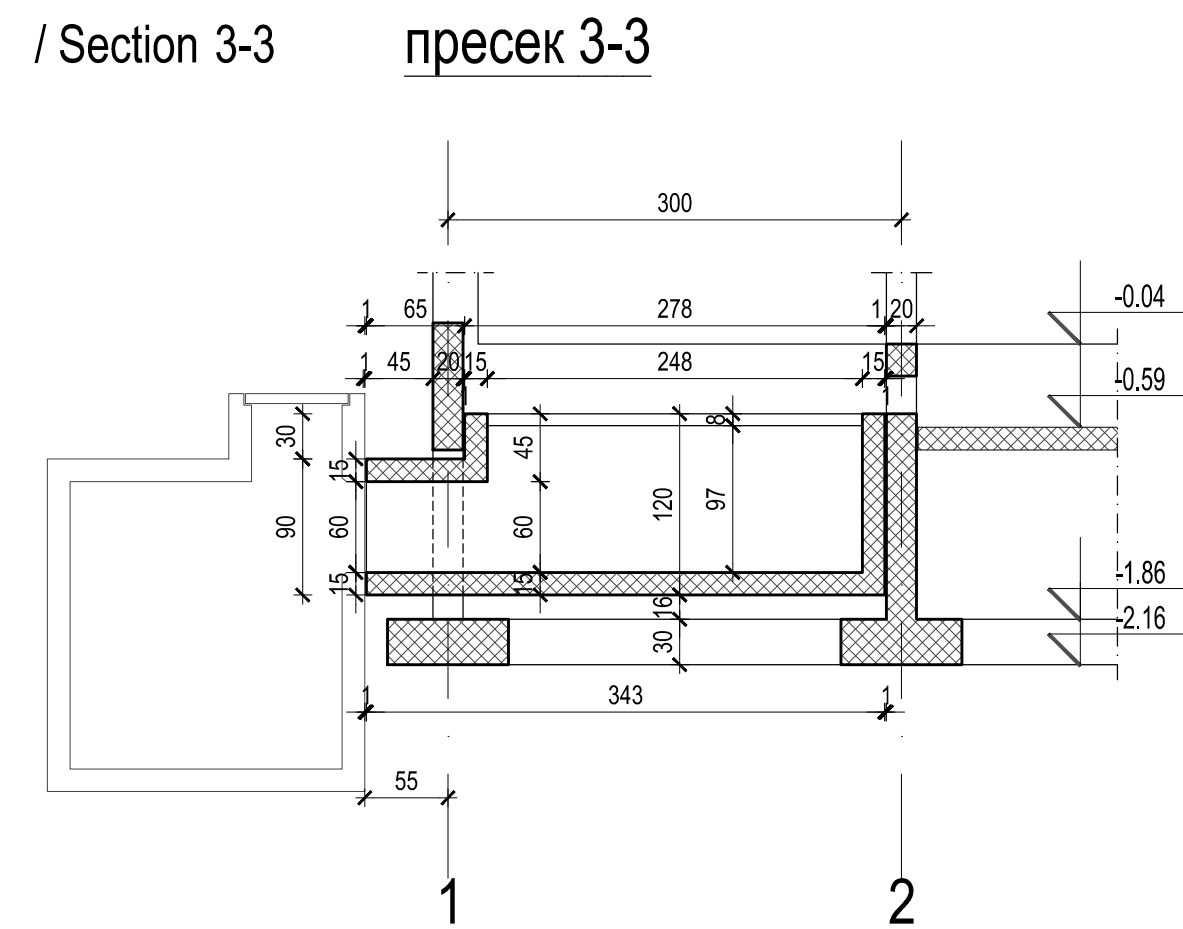
/ Section 4-4
Пресек 4-4

Technical drawing of a cross-section of a concrete structure, showing four vertical elements (1, 2, 3, 4) and a central horizontal element. Dimensions are given in millimeters. Elevation markers show +0.10, -1.86, and -2.16. A section line is indicated on the right.

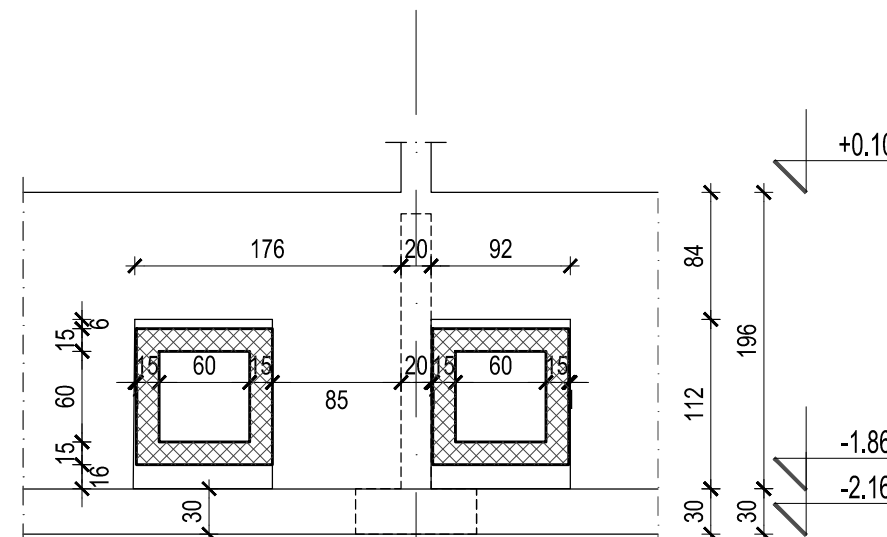
Technical drawing of a bridge deck cross-section showing four lanes. The drawing includes dimensions for lane widths (30, 35, 35, 30), total width (1060), and various offsets (-0.04, -1.86, -2.16). It also shows a section view "Пресек" on the right.

- В 500
- С 25/30 (МБ 30)
- Заштитни слој: $a_0=3\text{cm}$
/ Concrete cover:

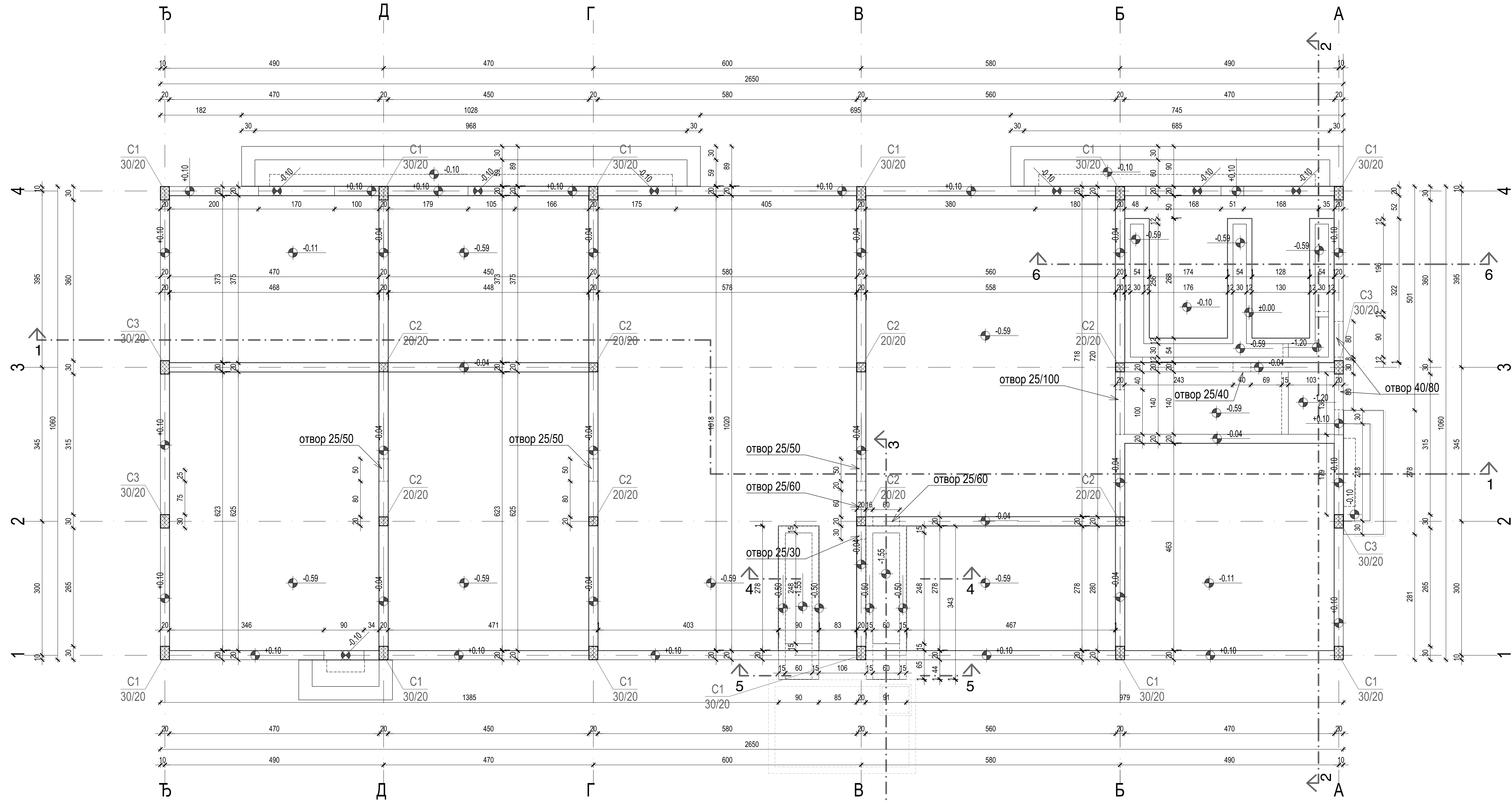
±0.00 / 84.43



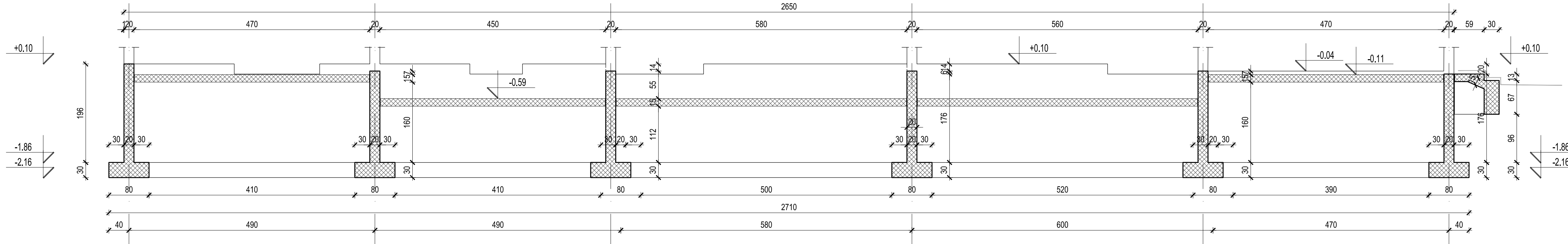
пресек 5-5 / Section 5-5



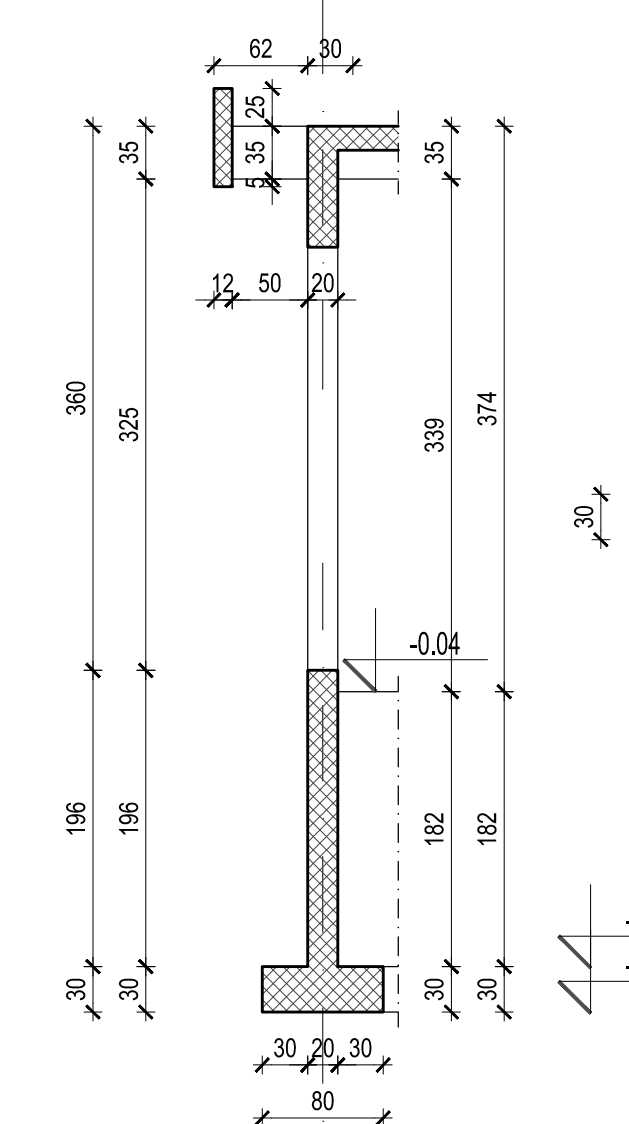
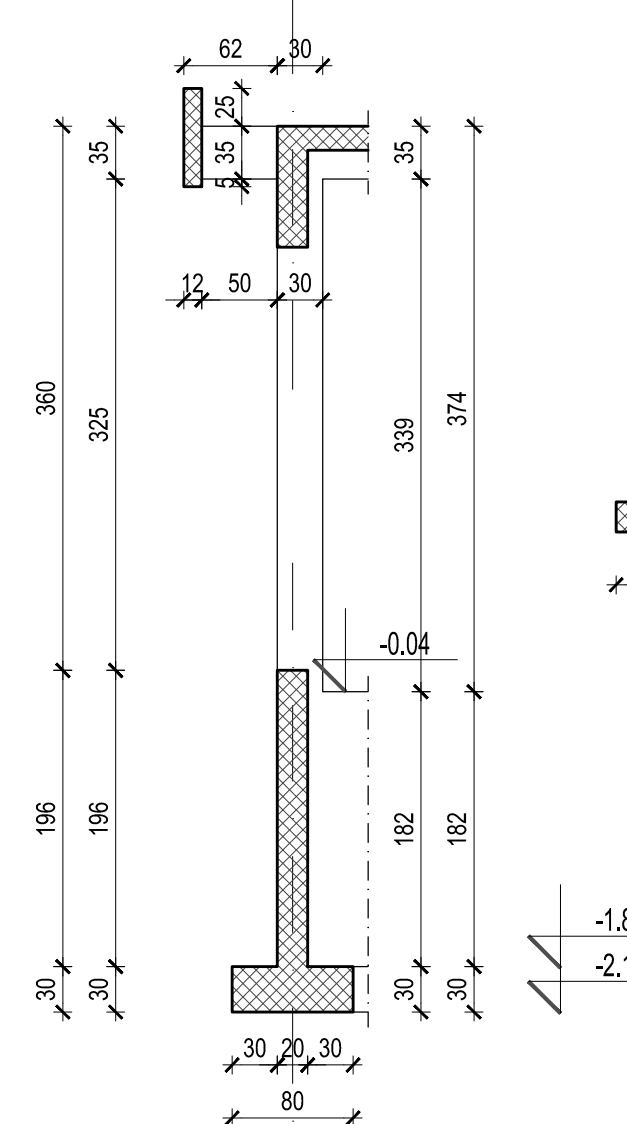
В



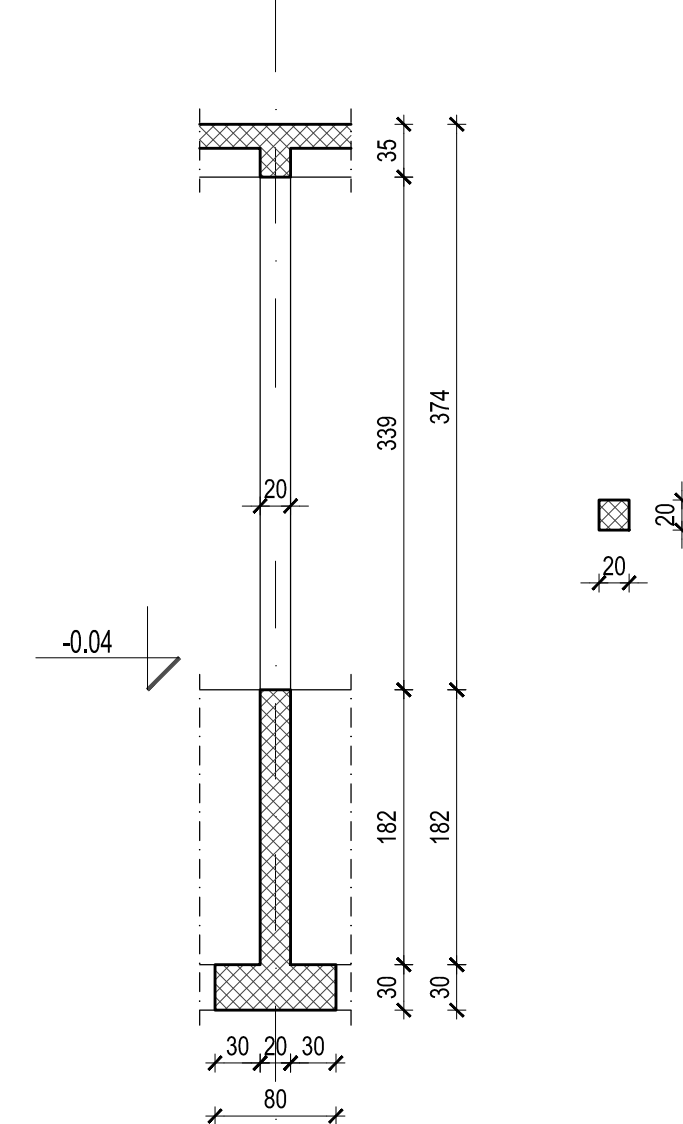
пресек 1-1 / Section 1-1



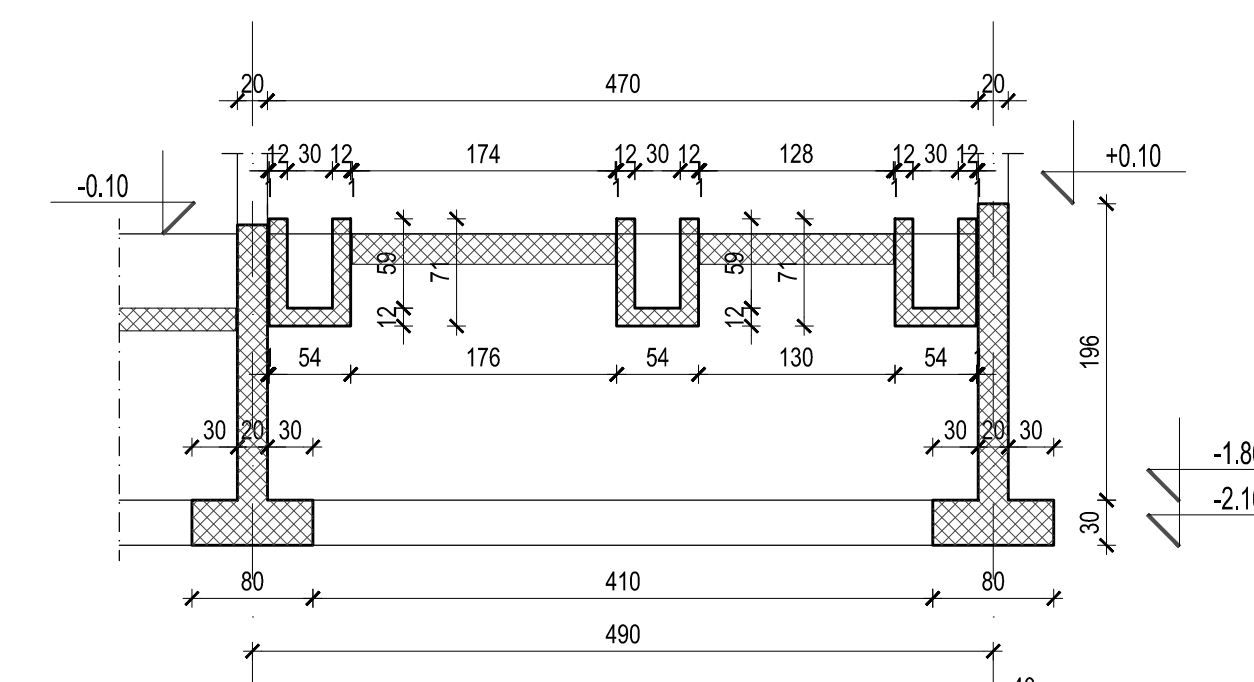
Стуб 30x20cm / Column
C1 ком. 12 C3 ком. 4 / pcs.



Стуб 20x20cm / Column
C2 ком. 8 / pcs.



пресек 6-6 / Section 6-6



НАПОМЕНА: / NOTE:

- В 500
- С 25/30 (МБ 30)
- Заштитни слој: а=2cm.
- Concrete cover:

±0.00 / 84.43

САОБРАЋАЈНИ ИНСТИТУТ ЦИП, д.о.о.
INSTITUTE OF TRANSPORTATION CIP Ltd
Немањина 5: 11000 Београд, Србија
Тел: 011/3618-134; Факс: 011/3618-324; web site: www.sicp.co.rs

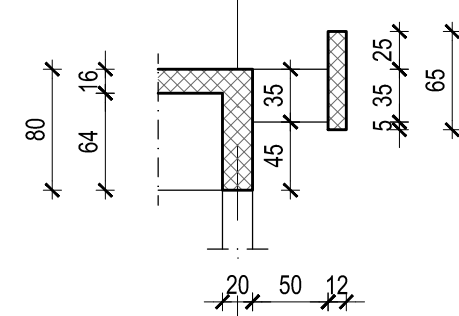
Организациона јединица: ЗАВОД ЗА АРХИТЕКТУРУ И УРБАНИЗАМ /
Организација: ИНСТИТУТ ЗА АРХИТЕКТУРУ И УРБАНИЗАМ /
Организација: ИНСТИТУТ ЗА АРХИТЕКТУРУ И УРБАНИЗАМ /

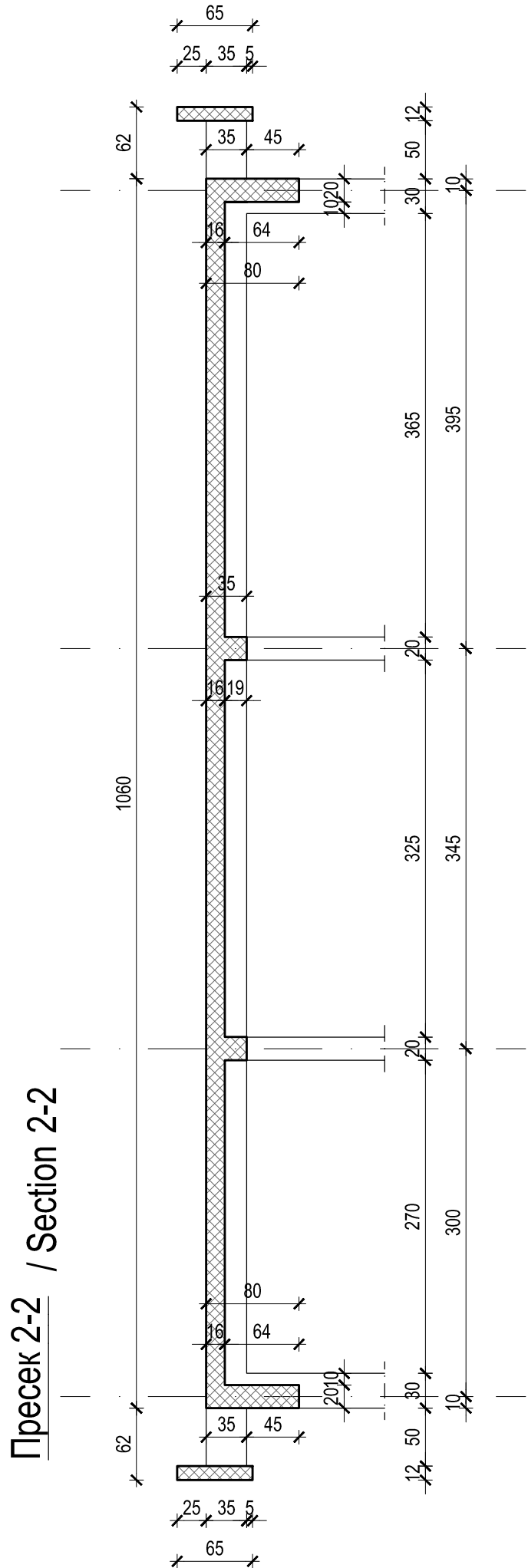
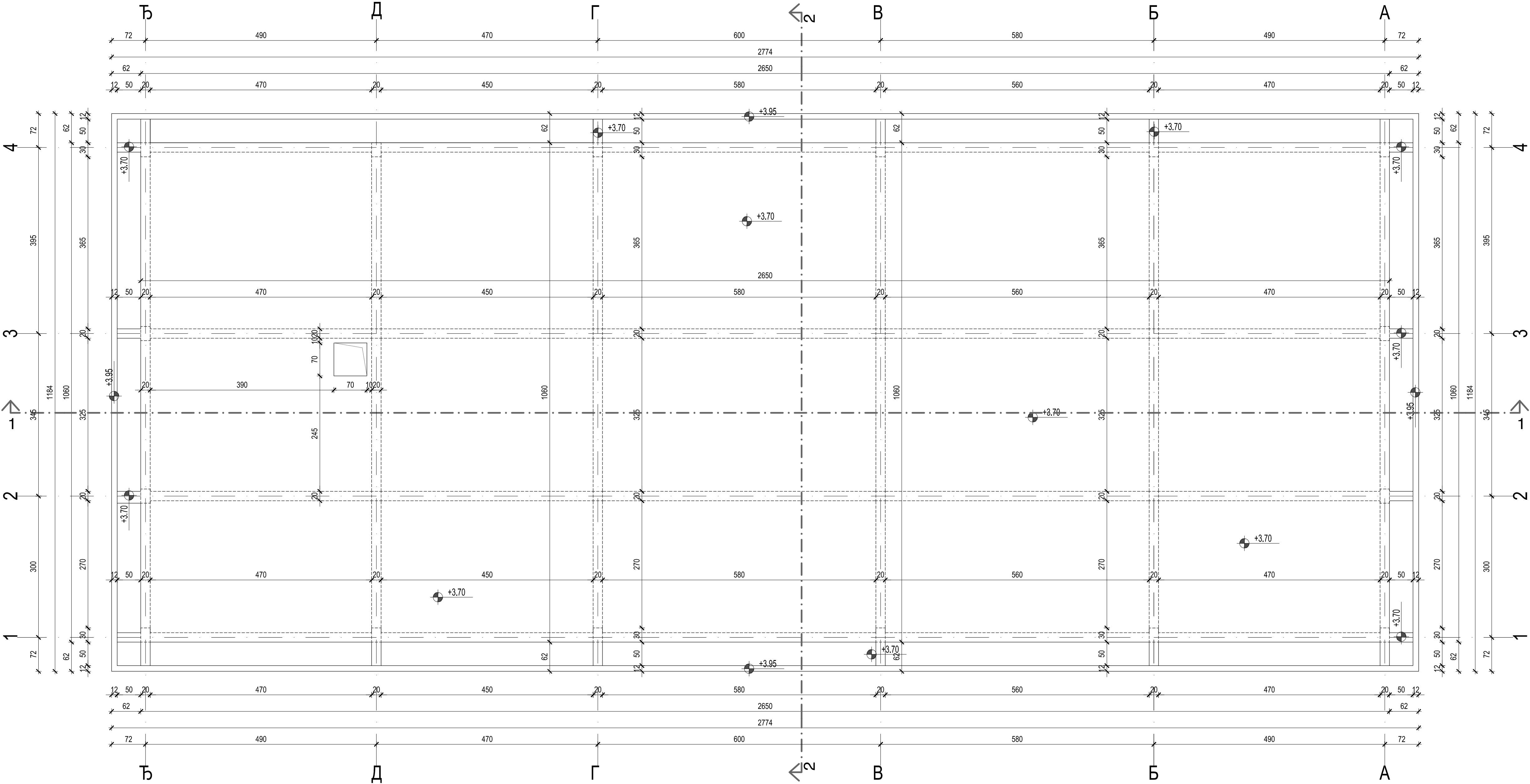
Одговорни пројекат: Јован Попов, мастр.инж.граф.
Сарадник: /Associate: Иван Попов, мастр.инж.граф.
Љилана Бурсаћ, граф.тех.

Део пројекта: / Part of Design: 262 Пројекат конструкције зграде за СС и ТП са страником у
општењу меду Савојем
Construction design of building for signalling and
telecommunications with passenger inspection in Sava location

Унутрашња контрола: / Internal control: Слободан Науасовић, дип.инж.граф.
Главни пројекат: / Chief designer: др Љилана Милошевић, дип.инж.граф.
Пројекат: / Project: 2020-250-APX-K2/9.2-L02

Цртеж: / Drawing: ПЛАН ОПЛАТЕ
Шкала: 1:50
Датум: 2021.

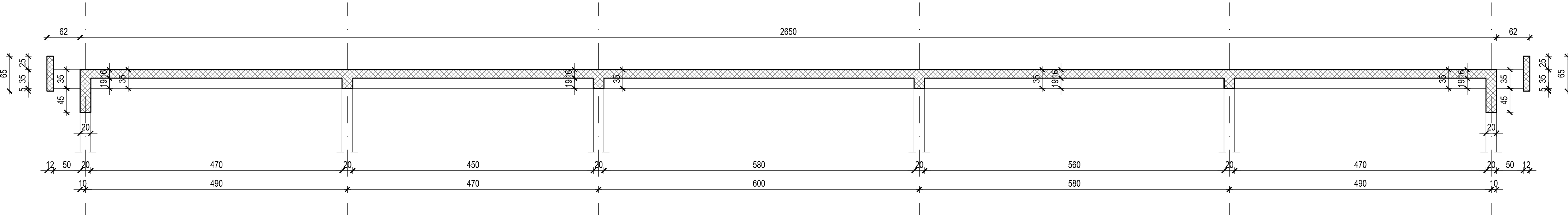
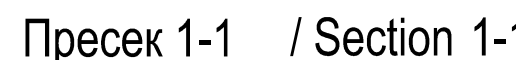
[illegible]



НАПОМЕНА: / NOTE:

- В 500
- С 25/30 (МБ 30)
- Заштитни слој: $a_0=2\text{cm}$.
/ Concrete cover:

±0.00 / 84.43





Организационалa радилница:
Organizational unit:

Одговорa пројекатaнт:

Лиценца бр. / License No. **31P 368 7**

Иван Попов, мастр. град. инж.

Савезник / Associate:

Иван Попов, мастр. град. инж.

Љиљана Бурсац, грађ.тех.

САОБРАЋАЈНИ ИНСТИТУТ ЦИП, д.о.о.

INSTITUTE OF TRANSPORTATION CIP Ltd

Немањина бр. 1/1000 Београд, Србија

Тел: 011/3618-134; Факс: 011/3618-324; web site: www.scip.rs

ЗАВОД ЗА ПРОЈЕКTOVANJE И ПРОJEKTOVANJE

DEPARTMENT FOR ARCHITECTURE AND URBAN PLANNING

Учесникa пројекатaнтa:

中國建築設計集團有限公司

CHINA ARCHITECTURAL DESIGN GROUP CO., LTD.

100000 Beijing, China

Учесникa пројекатaнтa:

ОШЕ РАДОВИ И ПРОЈЕКТОVANJE СРБИЈА „А“

ОШЕ РАДОВИ И ПРОЈЕКТОVANJE SRBIJA "A"

11000 Beograd, Serbia

Општегa конструктивна пројекатa:

Општегa конструктивна пројекатa

General Construction Project

General Construction Project

Општегa конструктивна пројекатa:

Општегa конструктивна пројекатa

General Construction Project

General Construction Project

Универзитетa архитектура и урбанизма Београда

Универзитетa архитектура и урбанизма Београда

Универзитетa архитектура и урбанизма Београда

Универзитетa архитектура и урбанизма Београда

ОШЕ РАДОВИ И ПРОЈЕКТОVANJE СРБИЈА „А“

ОШЕ РАДОВИ И ПРОЈЕКТОVANJE SRBIJA "A"

ОШЕ РАДОВИ И ПРОЈЕКТОVANJE СРБИЈА „А“

ОШЕ РАДОВИ И ПРОЈЕКТОVANJE SRBIJA "A"

Општегa конструктивна пројекатa

Општегa конструктивна пројекатa

General Construction Project

General Construction Project

202.2 ПРОЈЕКТ: КОНСТРУКЦИЈА ЗА ОСНОВНИ СЛОЈ

202.2 ПРОЈЕКТ: КОНСТРУКЦИЈА ЗА ОСНОВНИ СЛОЈ

202.2 PROJECT: CONSTRUCTION FOR BASIC LAYER

202.2 PROJECT: CONSTRUCTION FOR BASIC LAYER

Универзитетa архитектура и урбанизма Београда

Универзитетa архитектура и урбанизма Београда

Универзитетa архитектура и урбанизма Београда

Универзитетa архитектура и урбанизма Београда

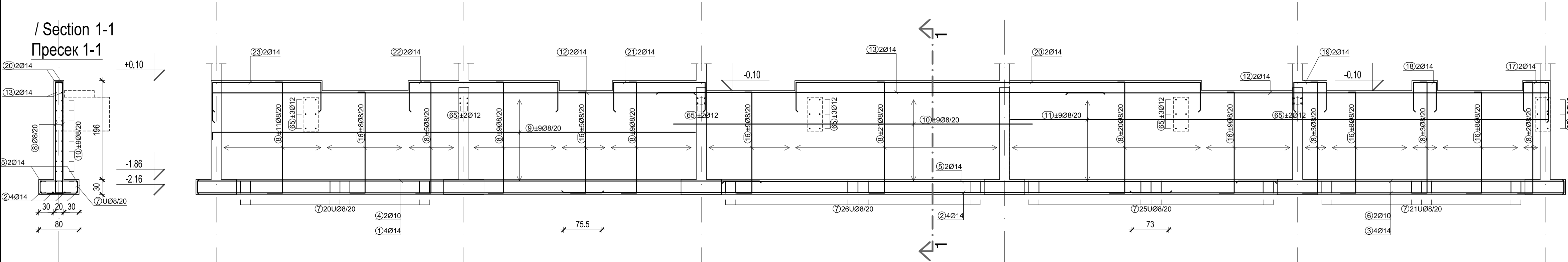
ОШЕ РАДОВИ И ПРОЈЕКТОVANJE СРБИЈА „А“

ОШЕ РАДОВИ И ПРОЈЕКТОVANJE SRBIJA "A"

ОШЕ РАДОВИ И ПРОЈЕКТОVANJE СРБИЈА „А“

ОШЕ РАДОВИ И ПРОЈЕКТОVANJE SRBIJA "A"

Темељни зид у оси 4 / Foundation wall in axis 4



Основа темеља
Ћ

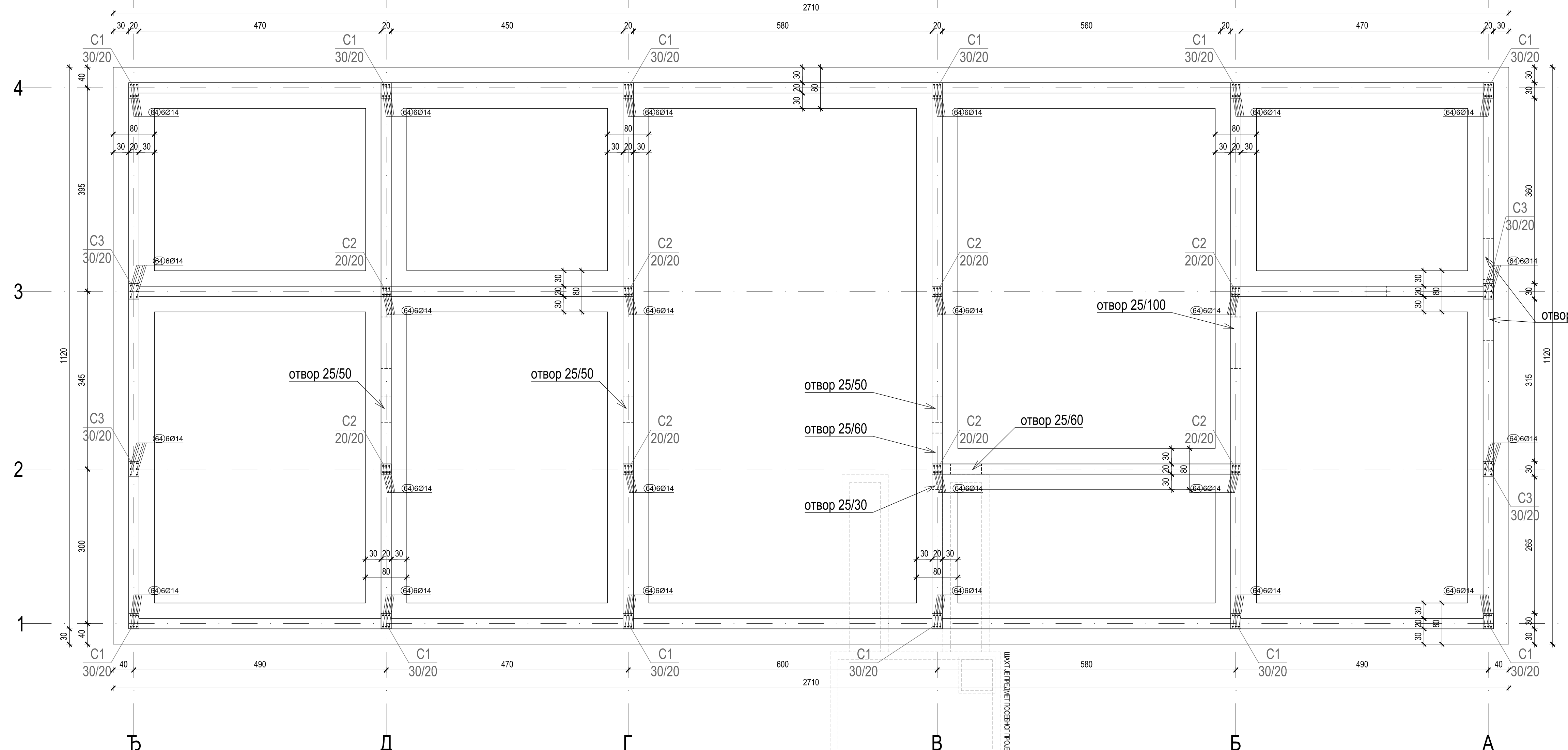
Д

Г

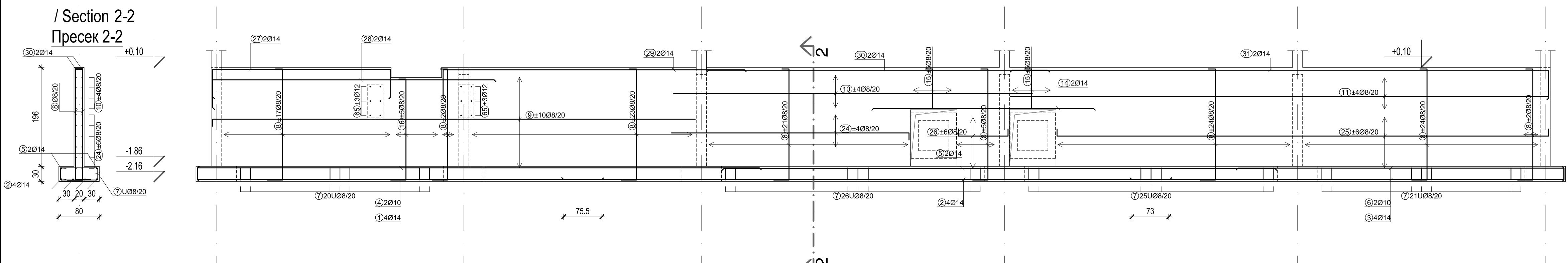
В

Б

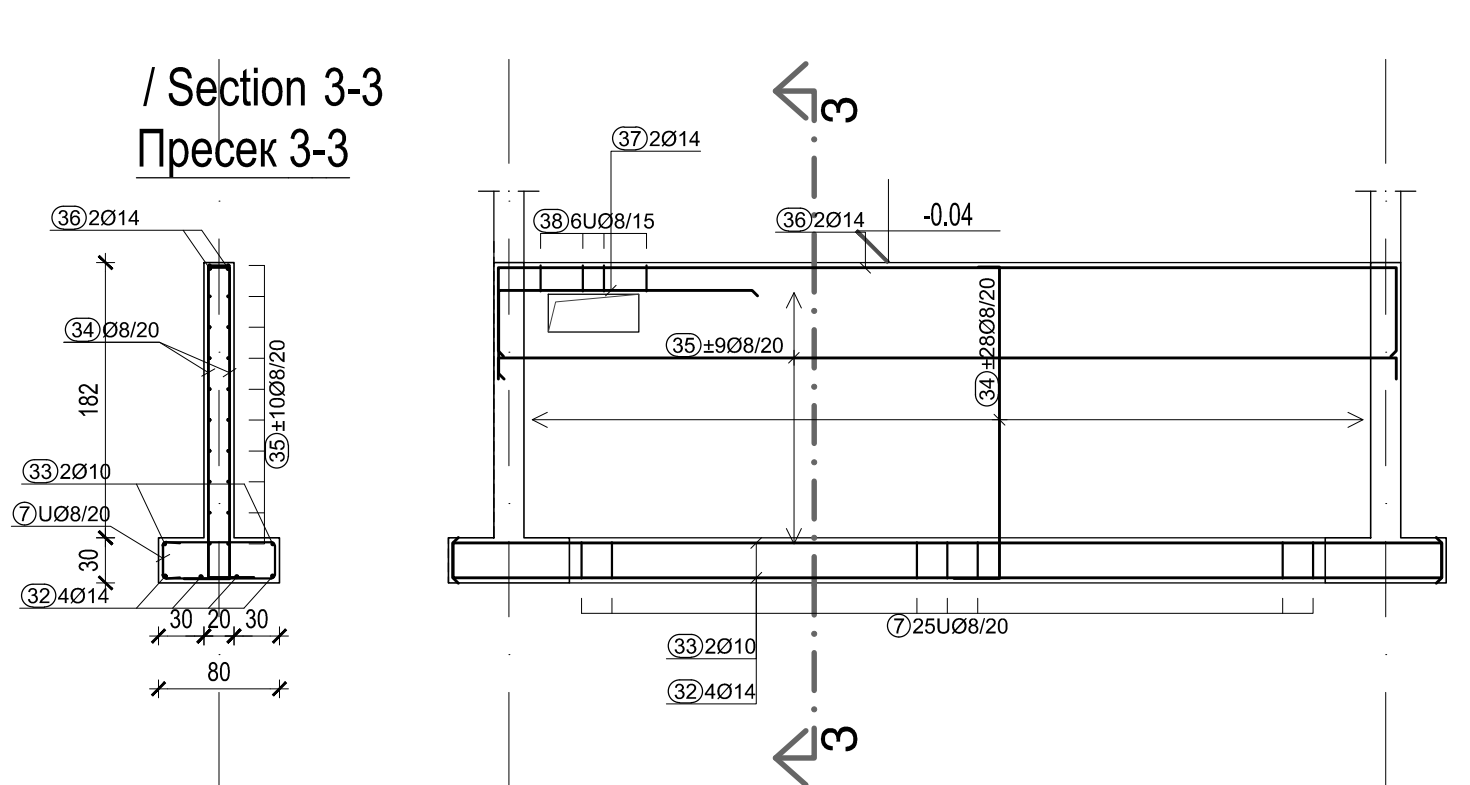
А



Темељни зид у оси 1 / Foundation wall in axis 1



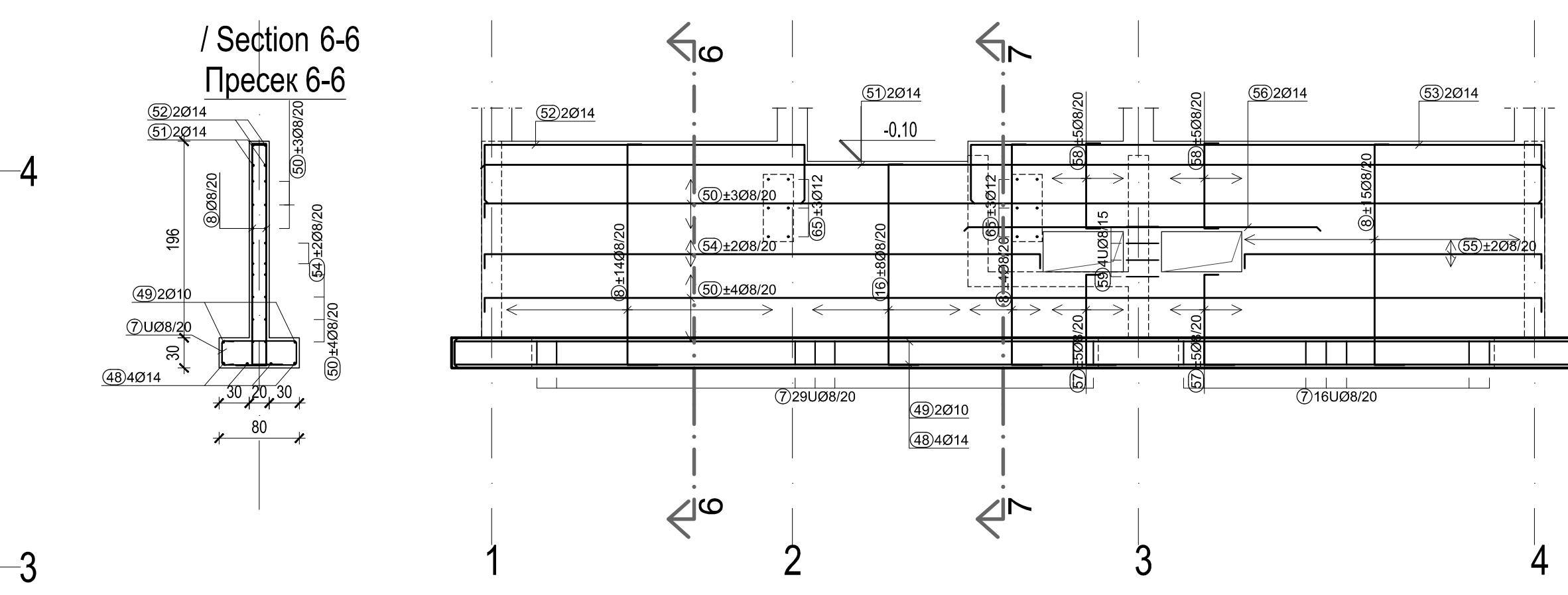
Темељни зид у оси 2 / Foundation wall in axis 2



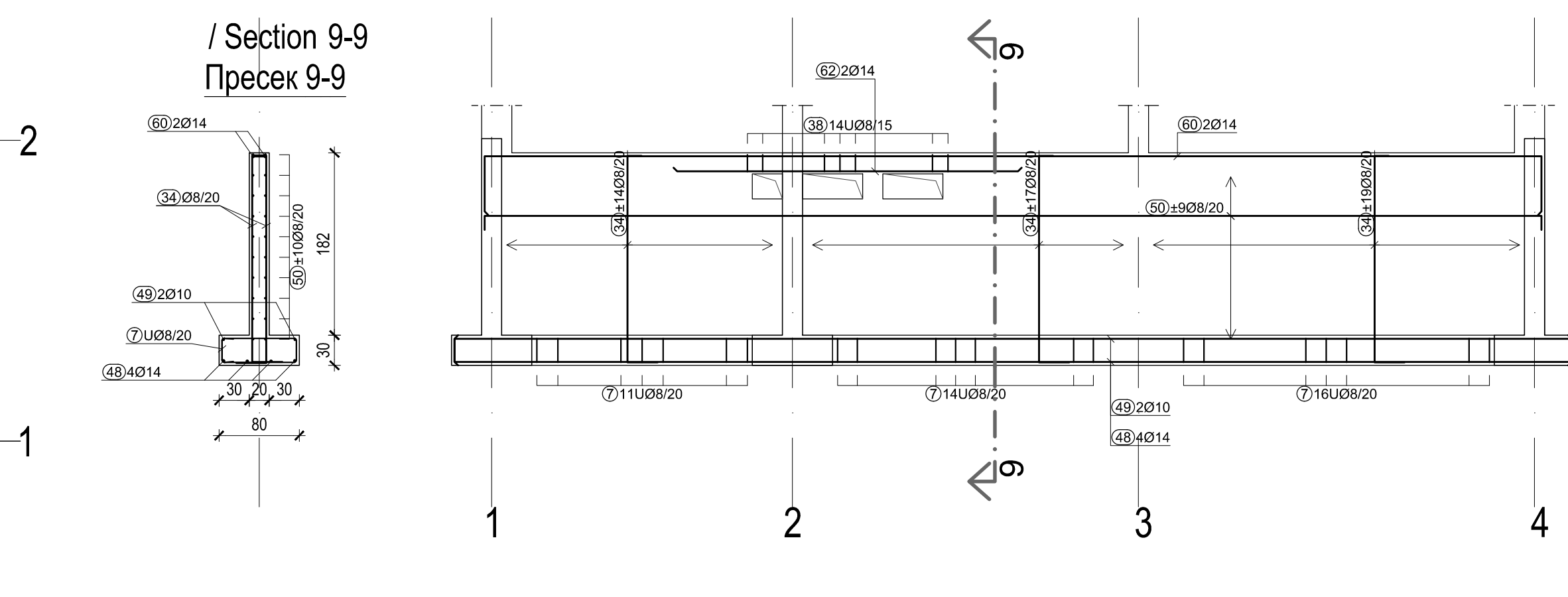
В

Б

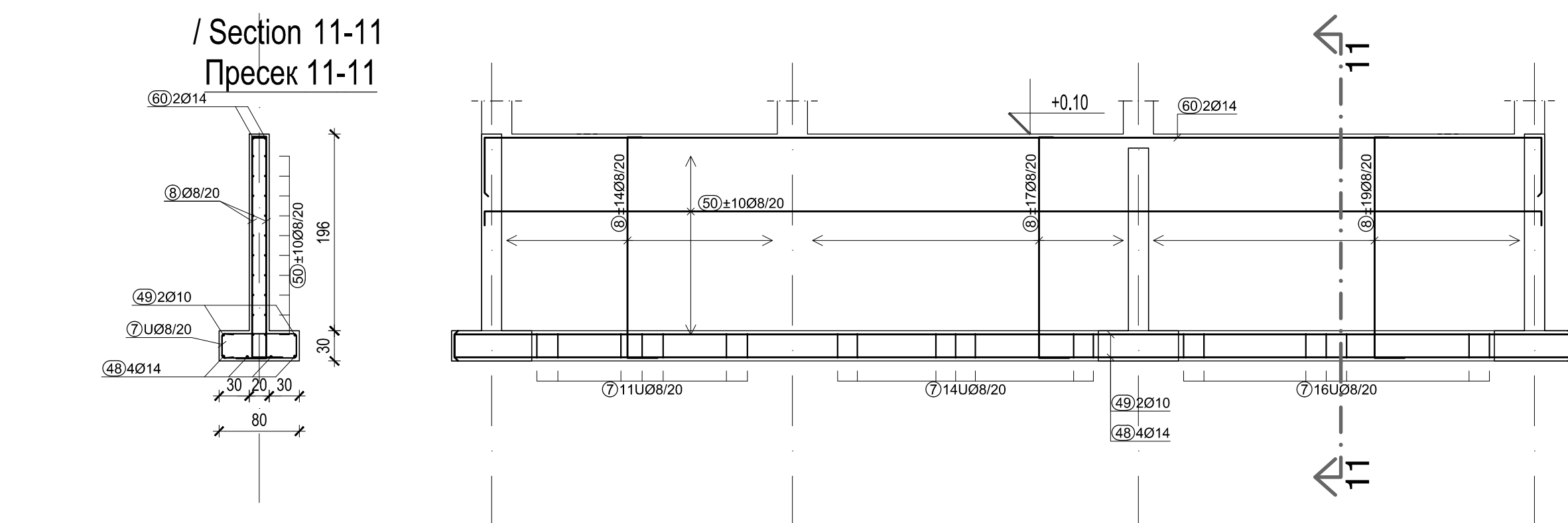
Темељни зид у оси А / Foundation wall in axis A



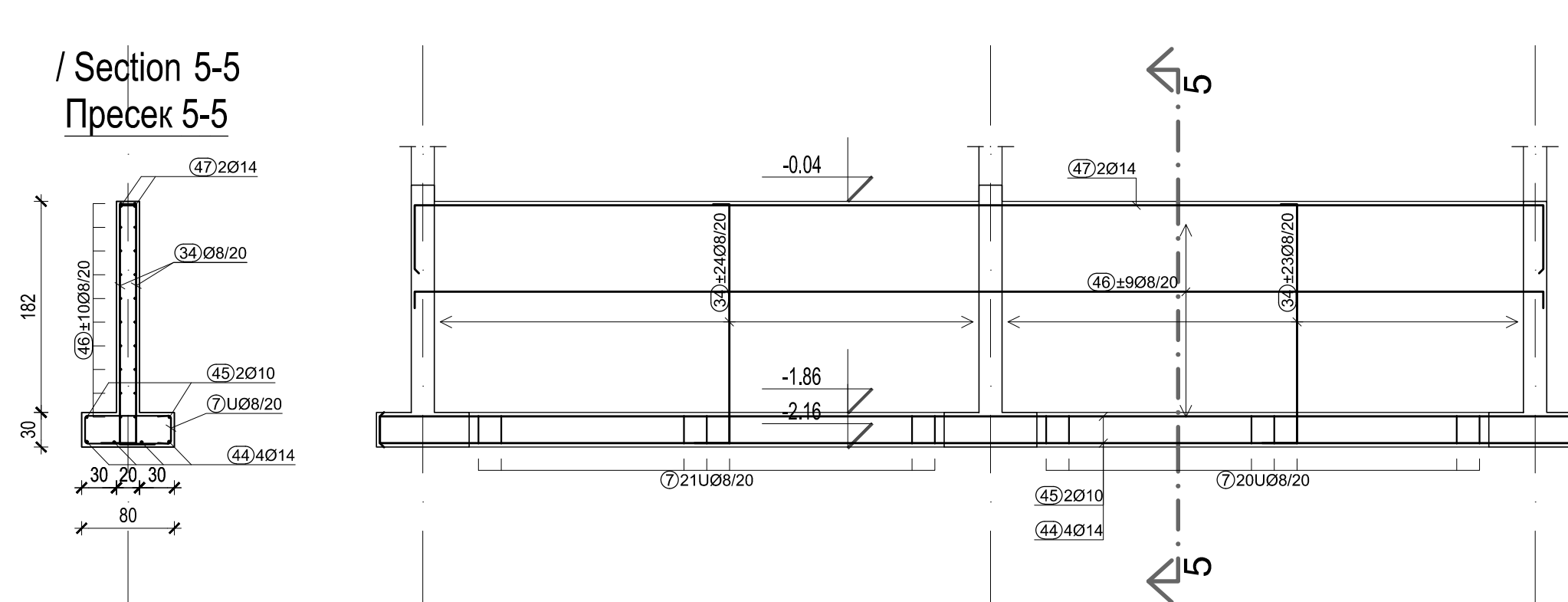
Темељни зид у оси В / Foundation wall in axis B



Темељни зид у оси Ћ / Foundation wall in axis Д



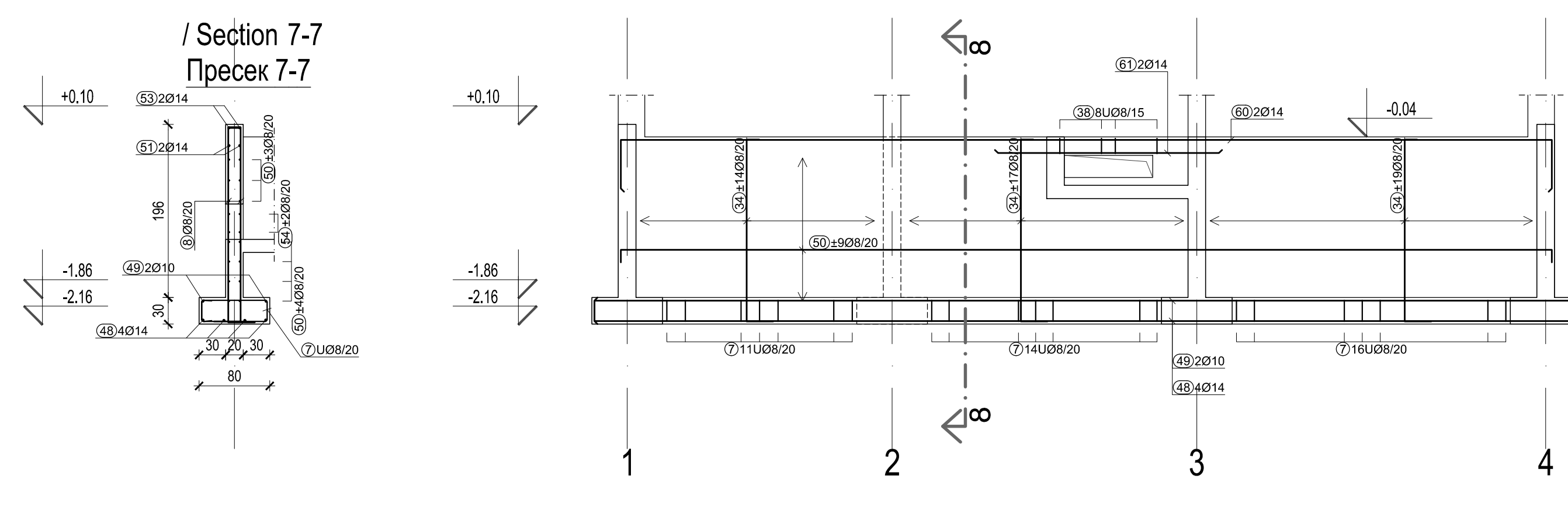
Темељни зид у оси 3 (Г - Ћ) / Foundation wall in axis 3 (Г - Ћ)



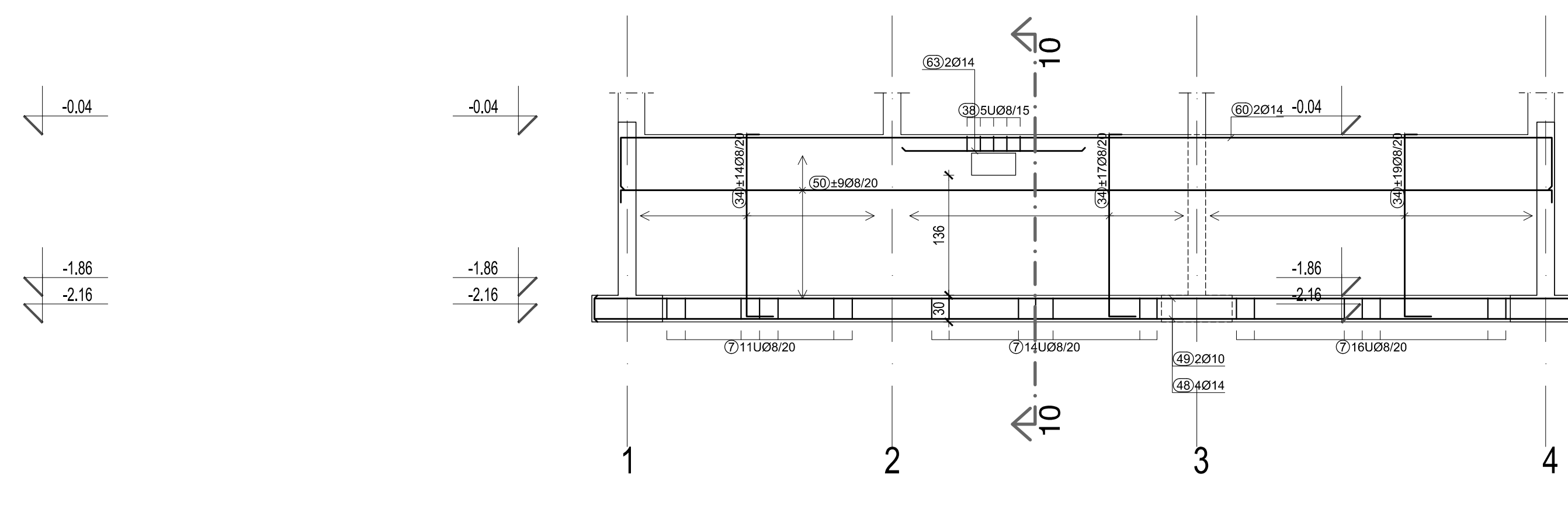
Ћ

Д

Темељни зид у оси Б / Foundation wall in axis Б

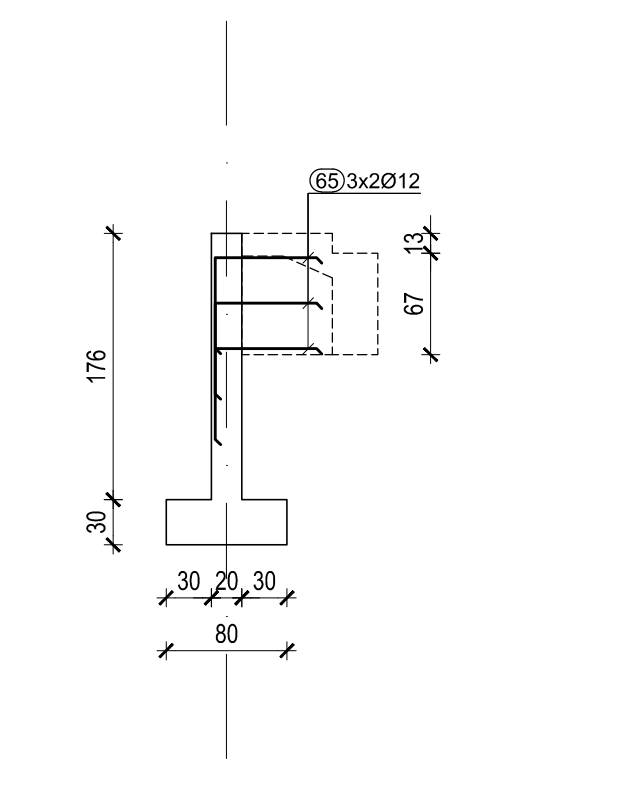


Темељни зид у оси Г и Д, ком. 2 / Foundation wall in axis Г and Д

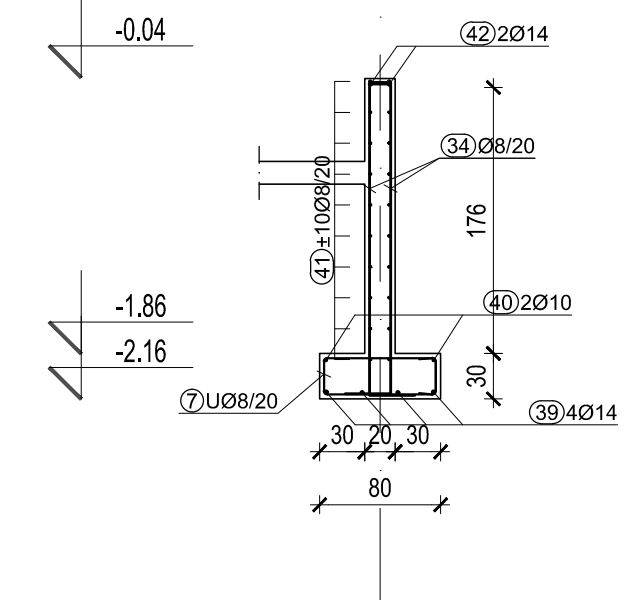


Анкери за стубове

Анкери за степеништа у оси 1, 4 и А



Пресек 4-4 / Section 4-4



НАПОМЕНА: / NOTE:

- В 500
- С 25/30 (МБ 30)
- Заштитни слој: а=3cm.
- / Concrete cover:

±0.00 / 84.43

САОБРАЋАЈНИ ИНСТИТУТ ЦИП, д.о.о.
INSTITUTE OF TRANSPORTATION CIP Ltd
Немањина 6 / 11000 Београд, Србије
Тел: 011/3618-134; Факс: 011/3618-324; web site: www.sicp.co.rs

Организациона јединица:
Завод за Архитектуру и Грађевинарство
Одговорни пројекат:
Непројектни дизајнер

Лиценца ЦИП / License No: 3187 386 07
Сарадници: / Associates:
Иван Попов, мост.инж.грађ.
Љиљана Бурсац, грађ.тех.

Објект: / Structure:
39.2 Пројекат конструкције зграда за СС + ТГ са страником у
Службеном месту Србије
Construction design of building for railway and
reconstruction with movements inspector in Sefers location

Унутрашња контрола: / Internal control:
Слободан Науковић, дип.инж.грађ.

Главни пројекат: / Chief designer:
др Љиљана Милић Марковић, дип.инж.грађ.

Пројекат: / Project:
ПЛАН АРМАТУРЕ ТЕМЕЉА
REINFORCEMENT PLAN OF FOUNDATION

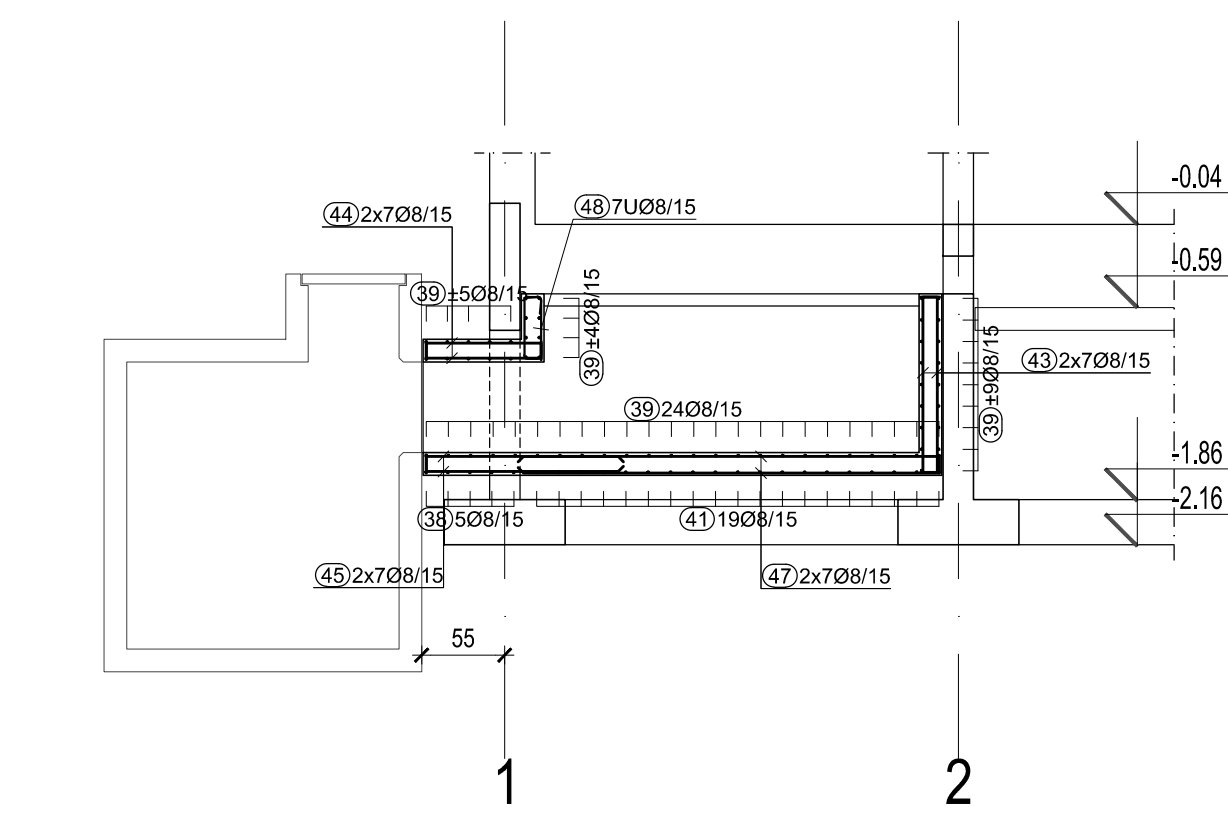
Шкала: / Scale:
1:50

Датум: / Date:
2021

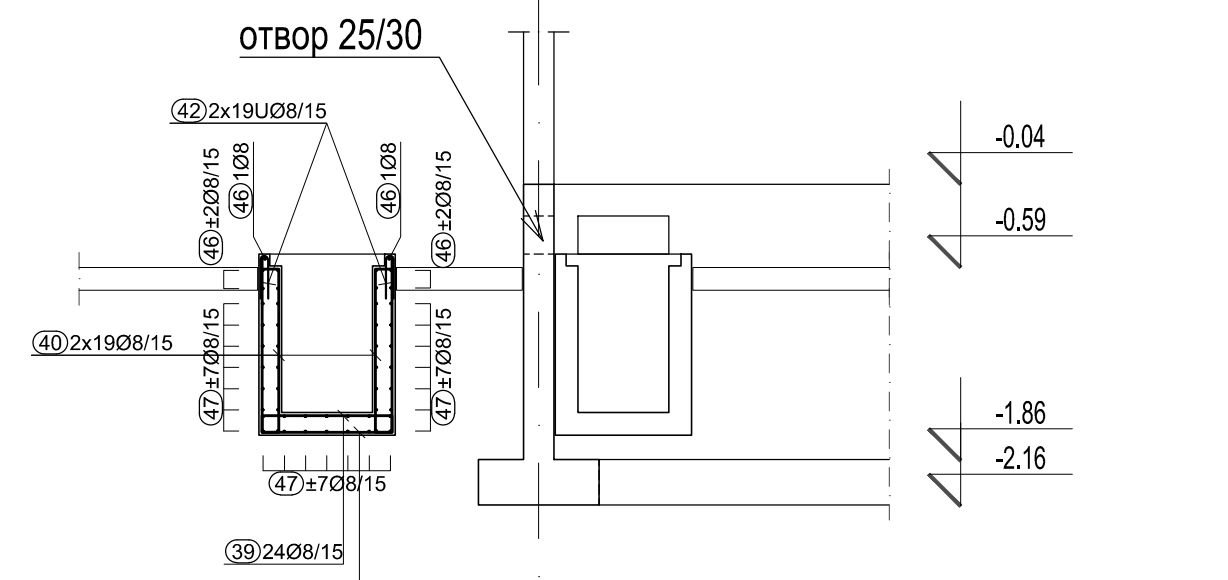
Страна: / Country:
SRB

План: / Plan:
2021-250-АРХ-К29-2-ЦО5

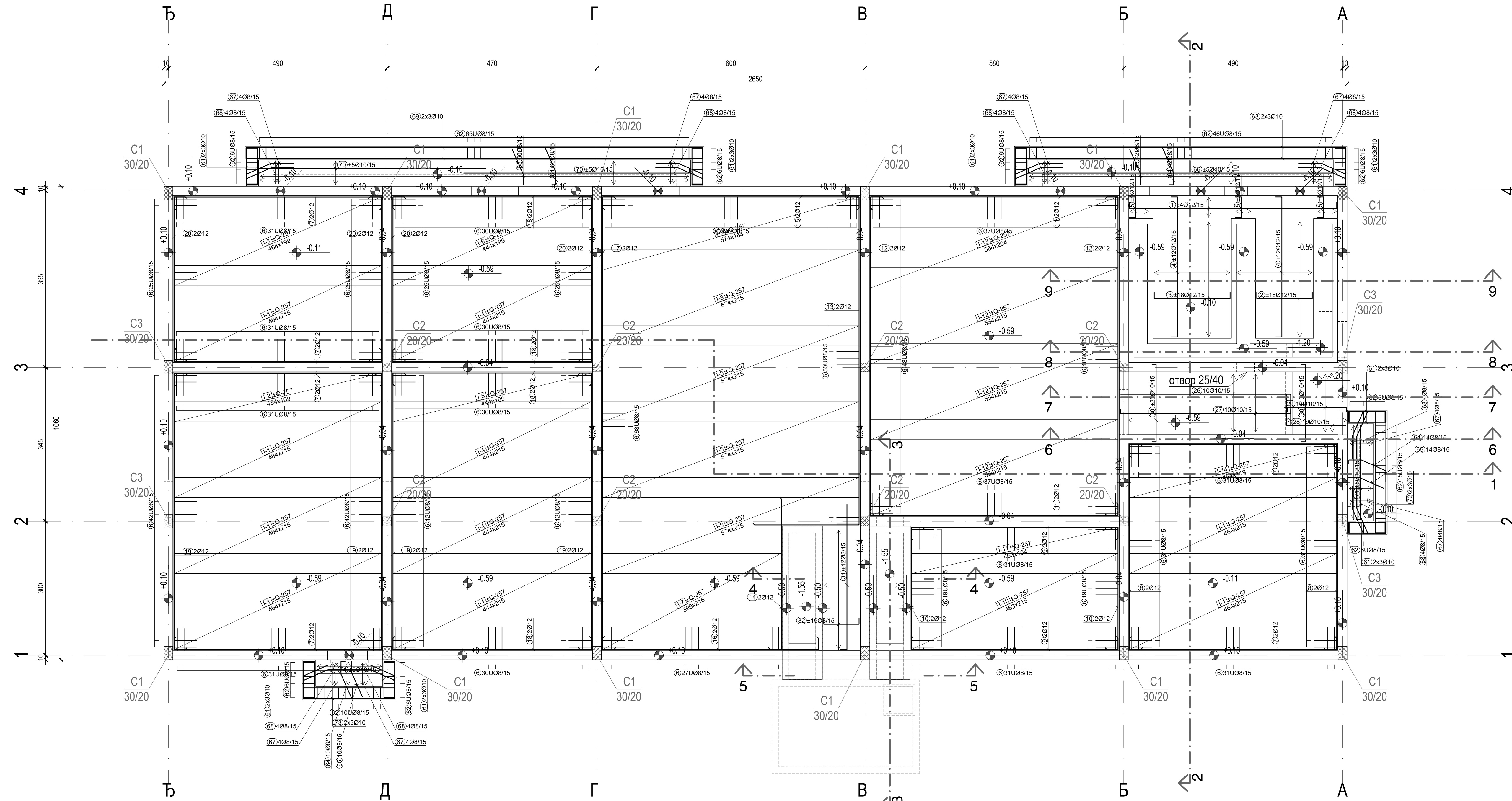
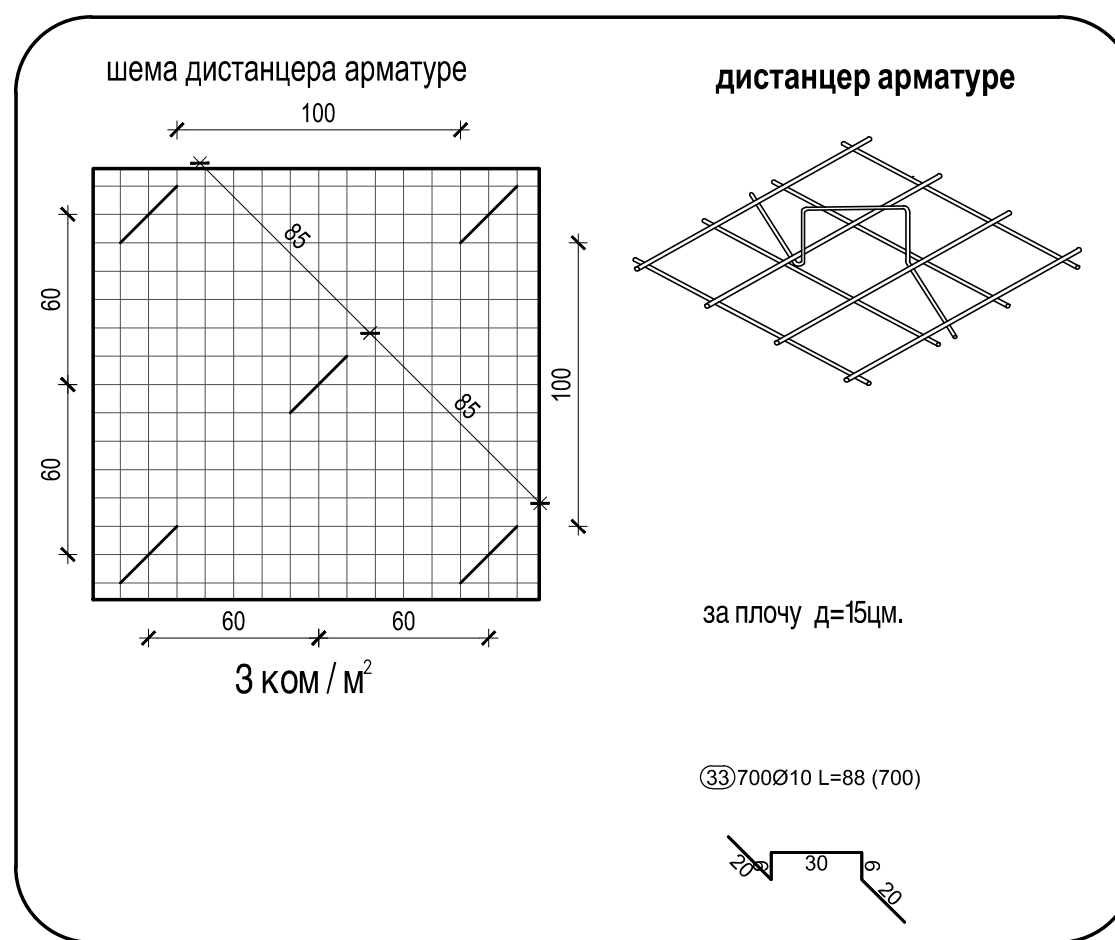
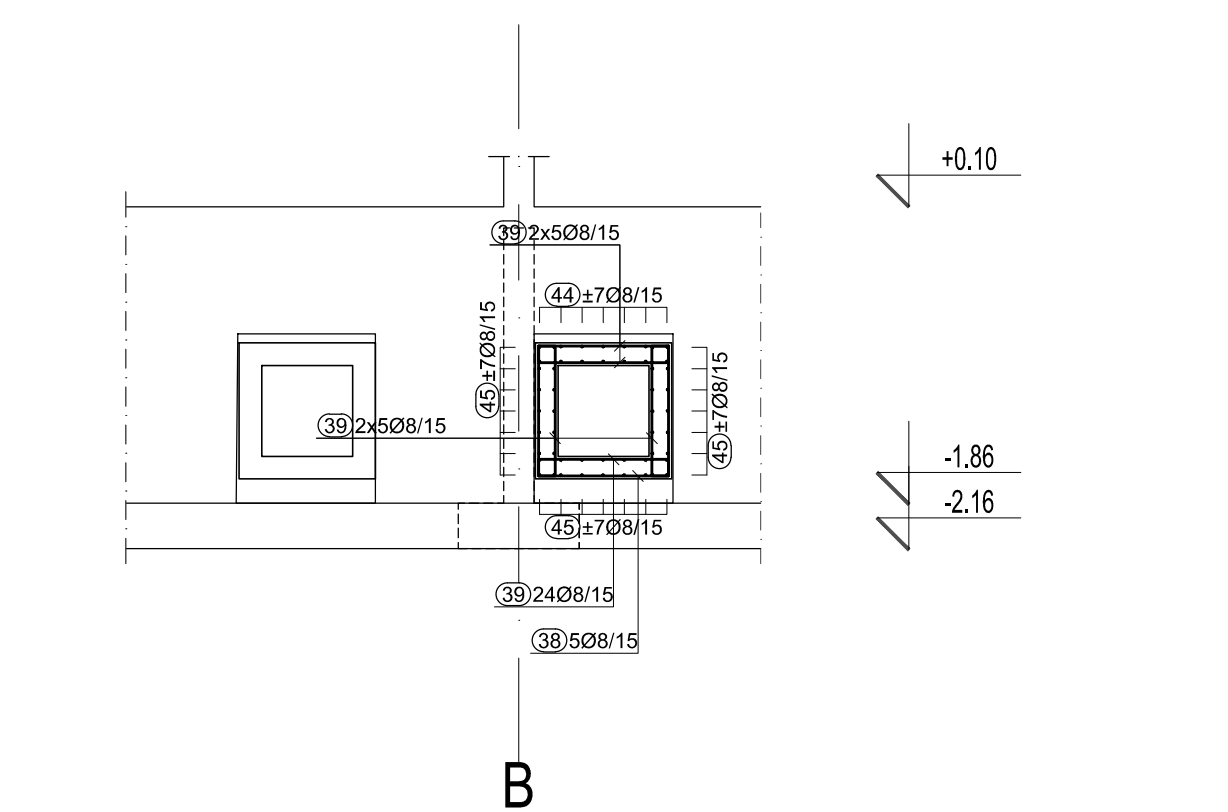
Канали између оса А и Б



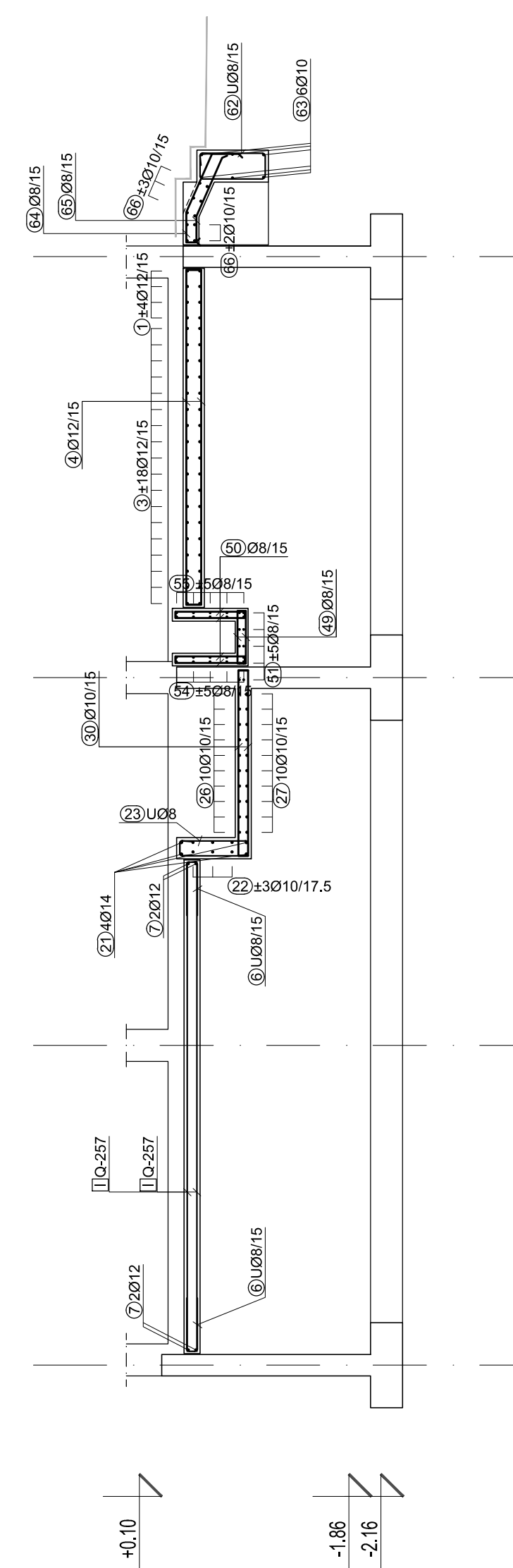
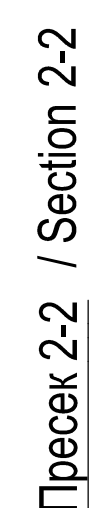
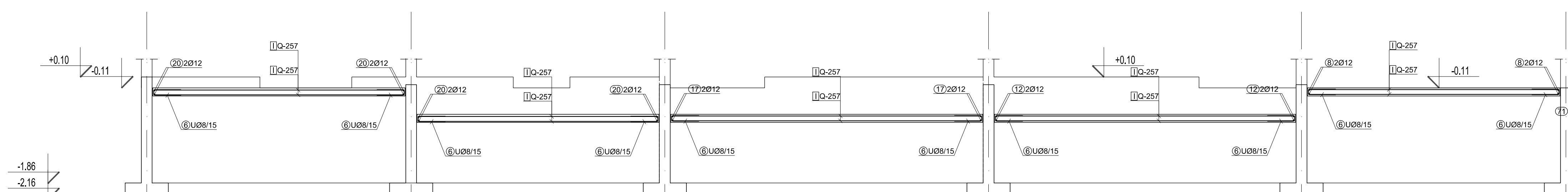
пресек 4-4 / Section 4-4



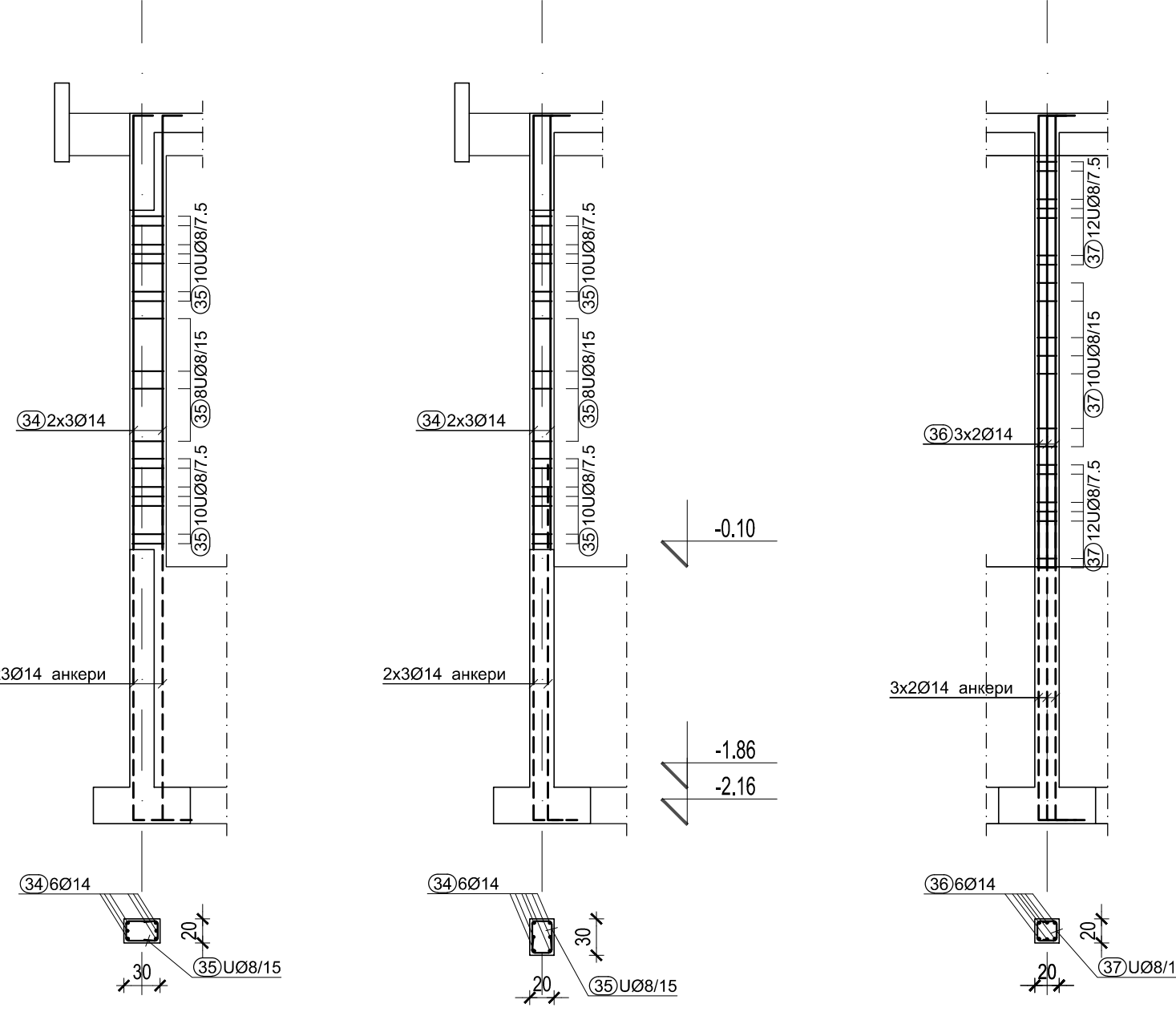
пресек 5-5 / Section 5-5



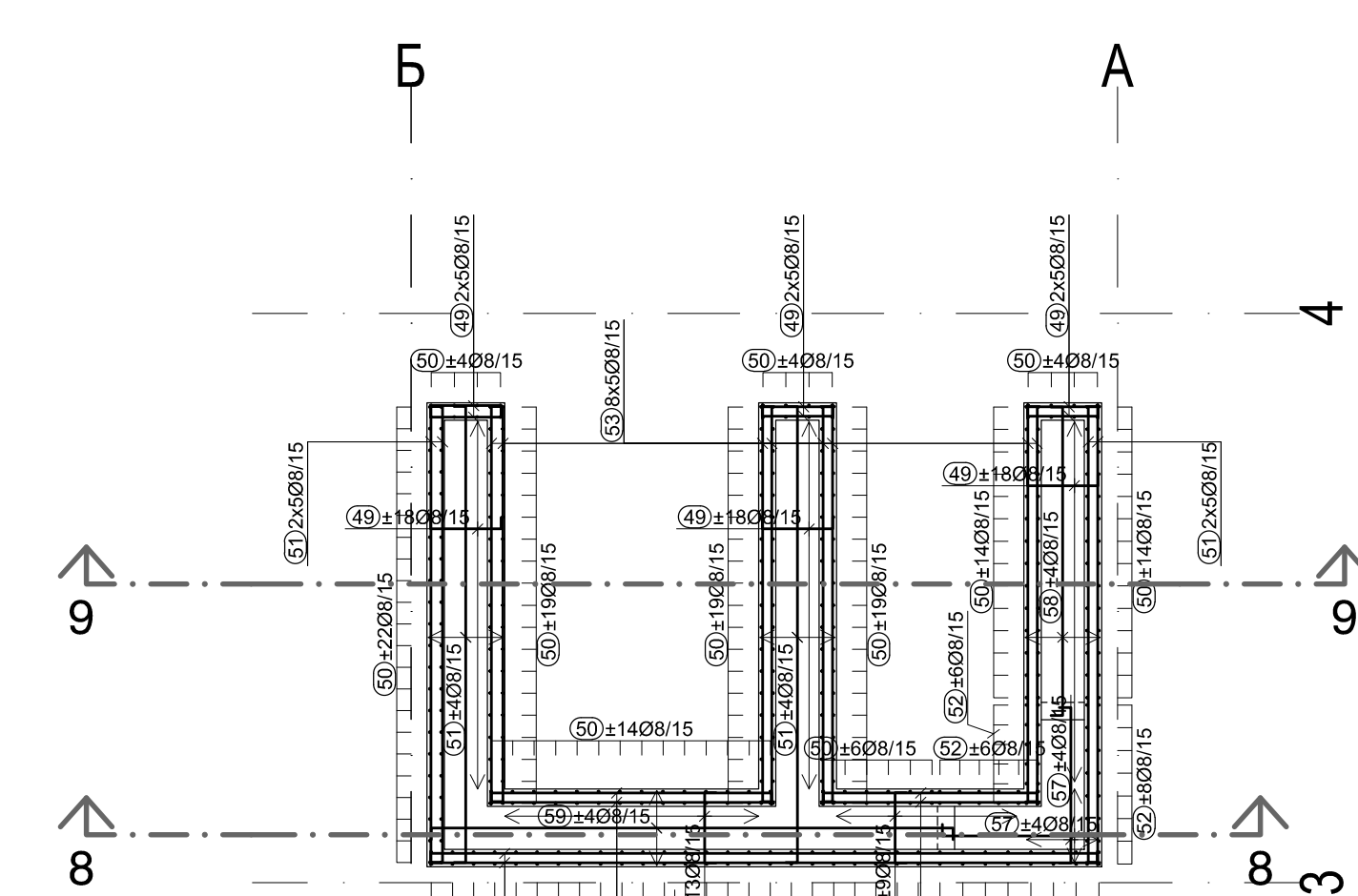
пресек 1-1 / Section 1-1



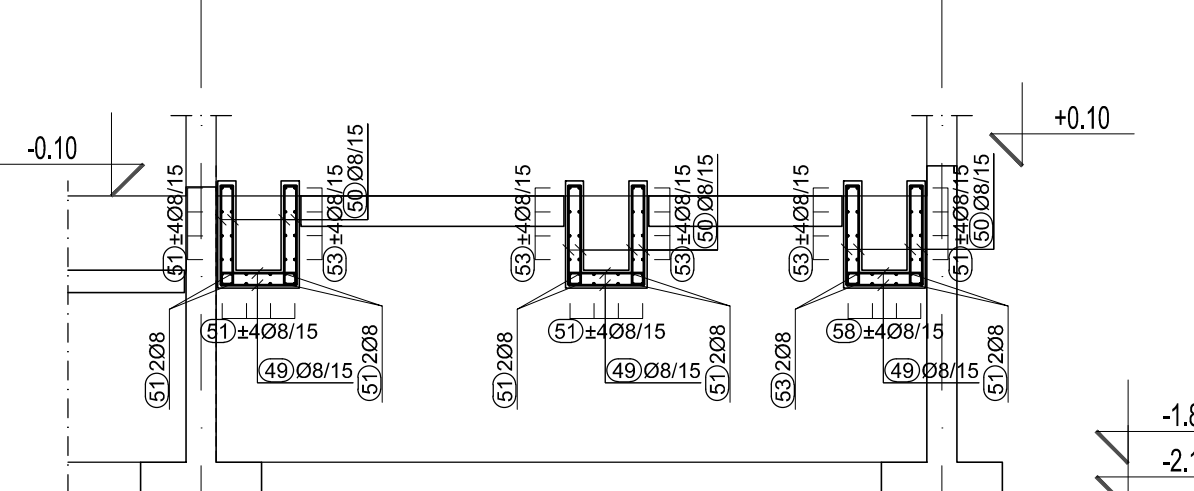
Стуб 30x20cm / Column
C1 ком. 12 C3 ком. 4 / pcs.



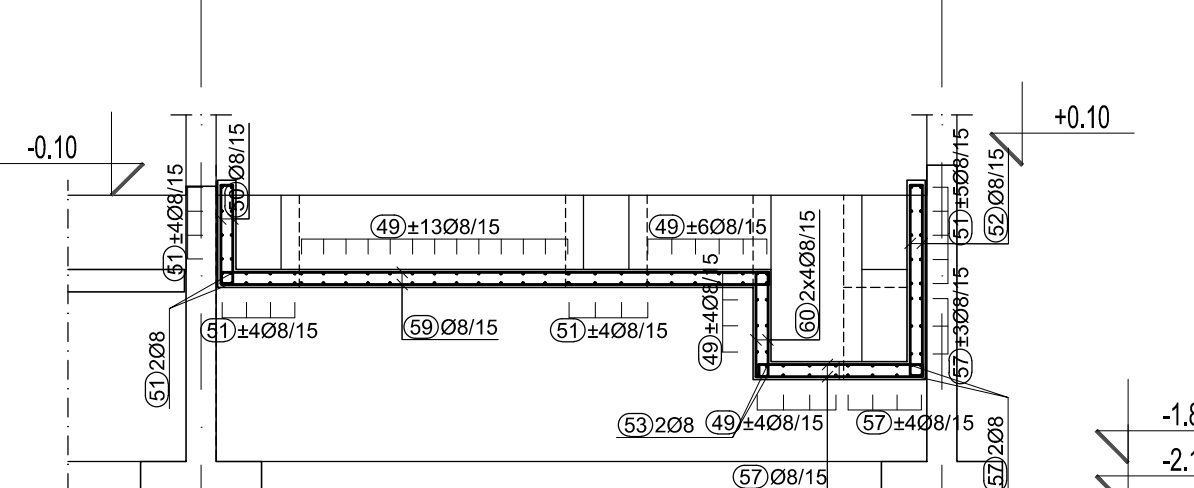
Стол 20x20cm / Column
C2 ком. 8 / pcs.



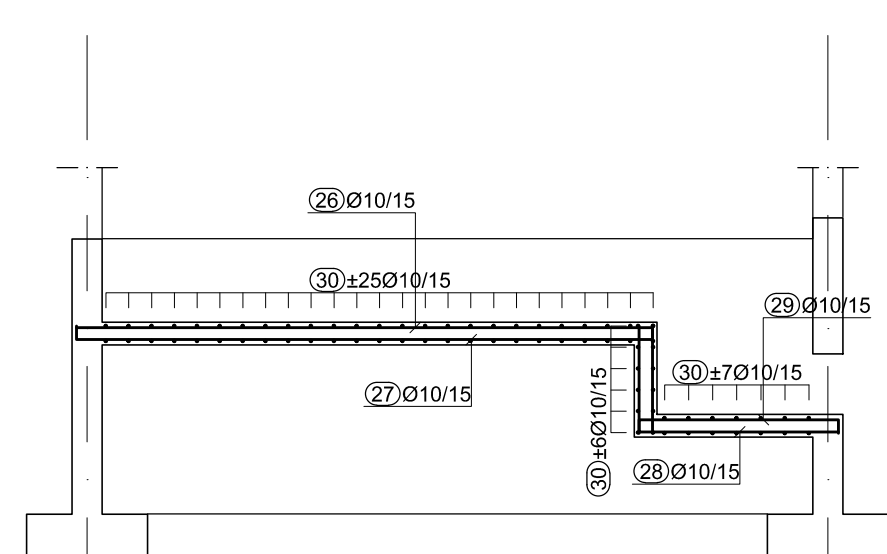
пресек 9-9 / Section 9-9



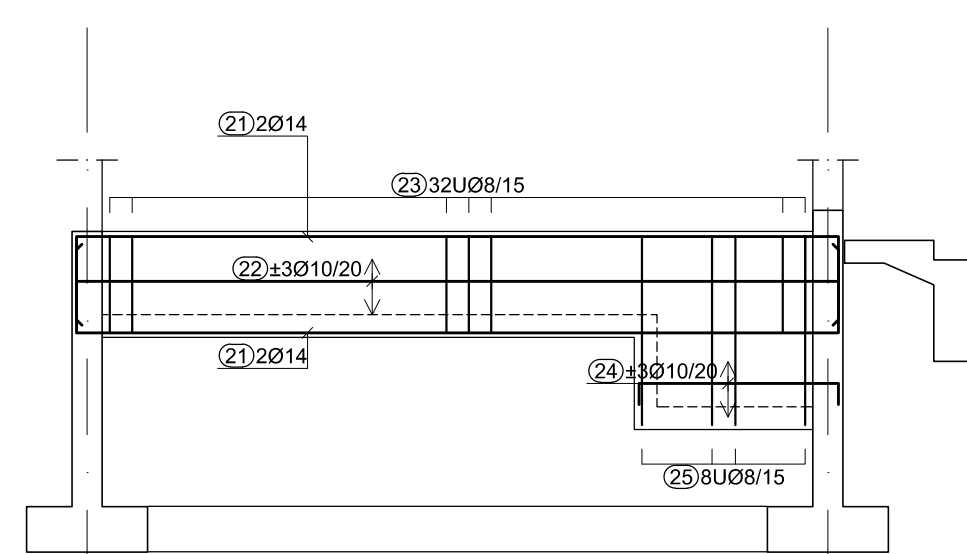
пресек 8-8 / Section 8-8



пресек 7-7 / Section 7-7



пресек 6-6 / Section 6-6



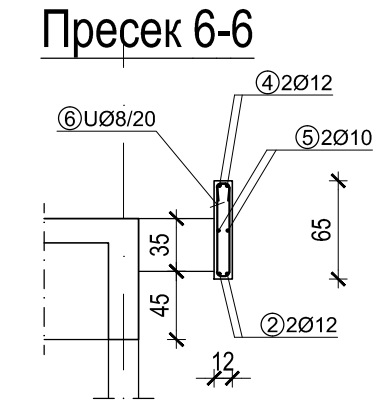
НАПОМЕНА: / NOTE:

- В 500
- С 25/30 (МБ 30)
- Заштитни слој: $a_0=2\text{cm}$
/ Concrete cover:

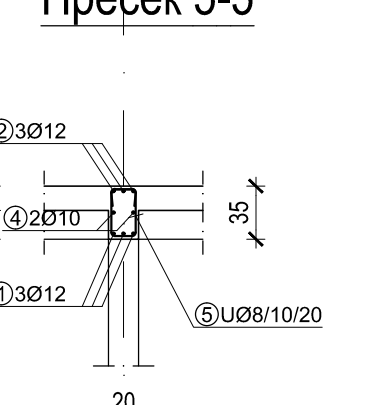
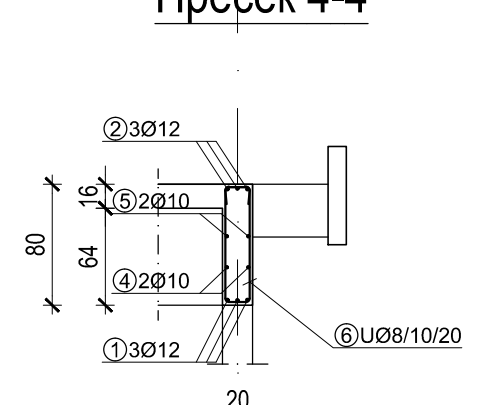
±0.00 / 84.43

[illegible]

Бетонски фасадни елементи у осама А и Ђ, ком.2 / Facing beams in axis A and Д, 2 pcs

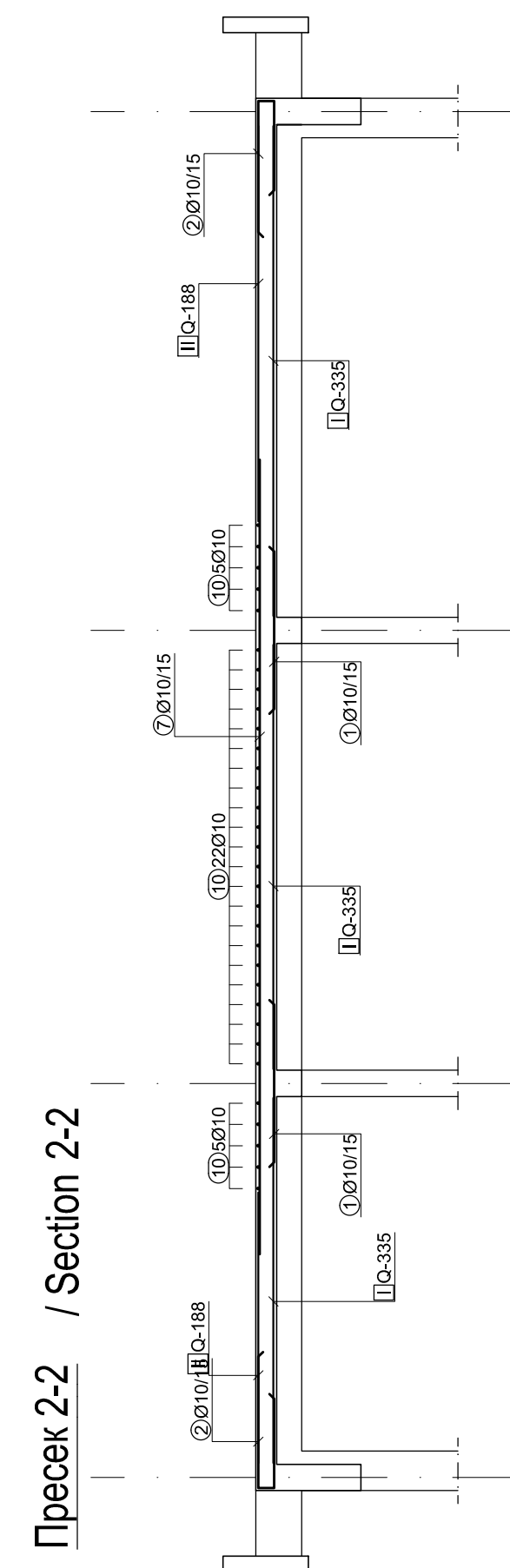


/ Section 5-5
Пресек 5-5

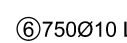
/ Section 4-4
Пресек 4-4

±0.00 / 84.43

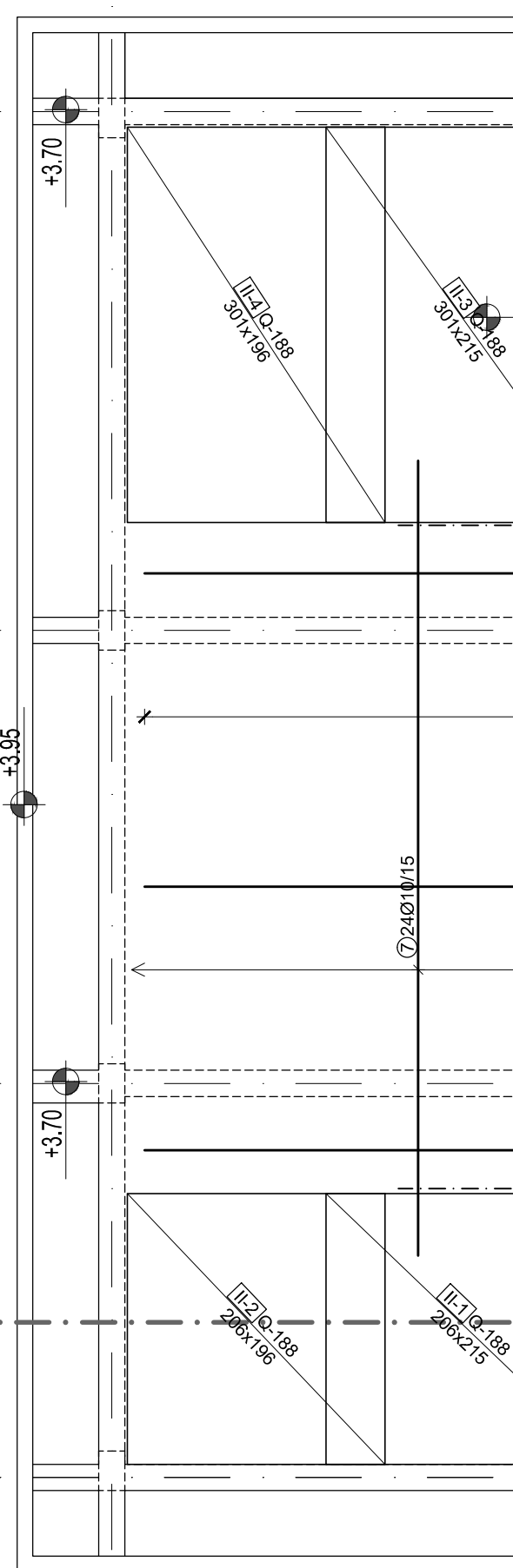
/ LOWER ZONE



Пресек 2-2 / Section 2-2



ГОРЊА ЗОНА / UPPER ZONE

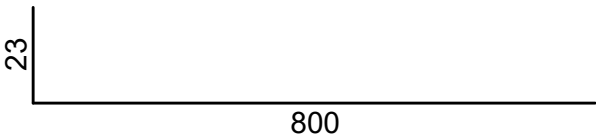
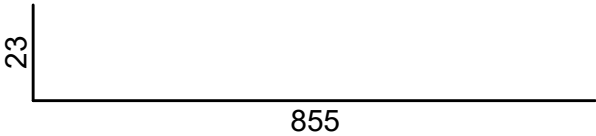
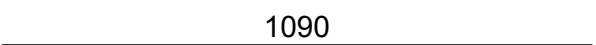
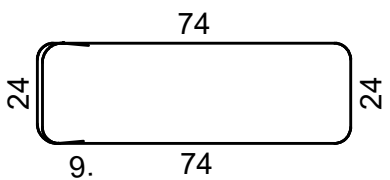
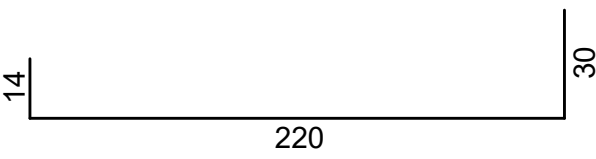
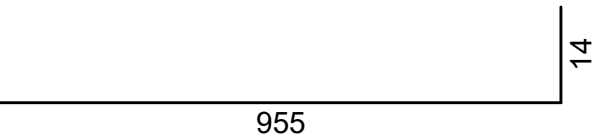
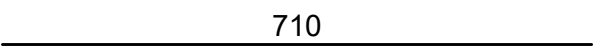
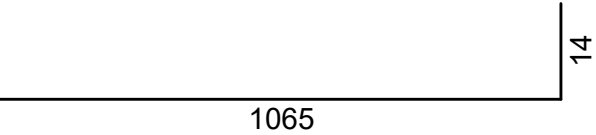


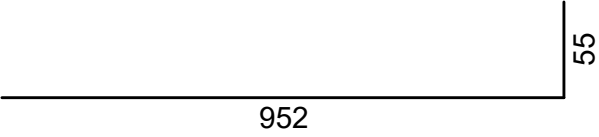
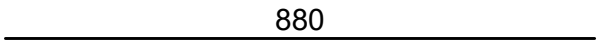
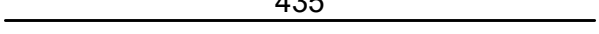
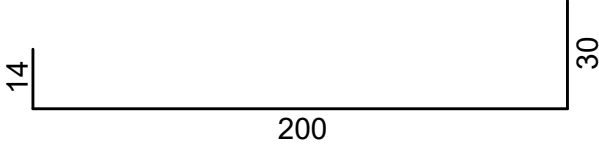
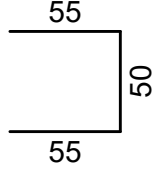
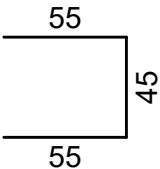
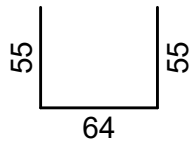
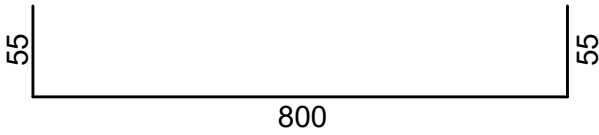
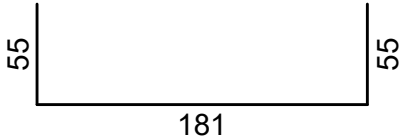
Пресек 1-1 / Section 1-1

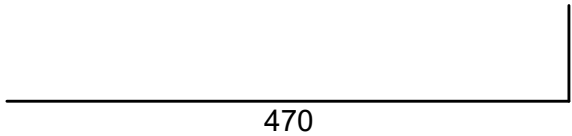
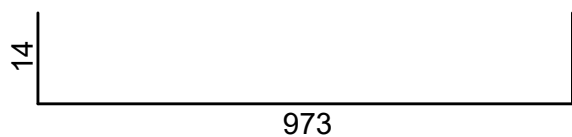
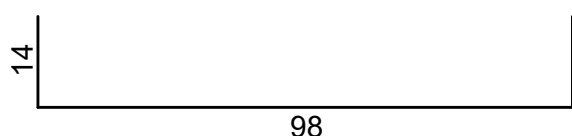
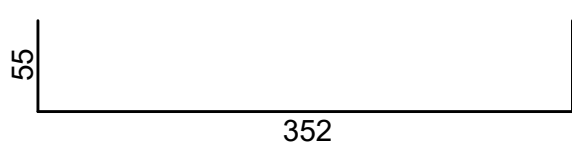
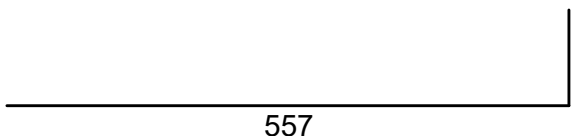
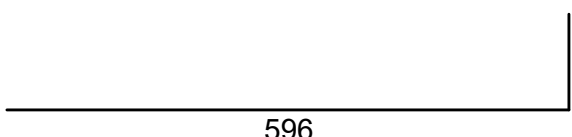
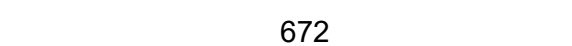
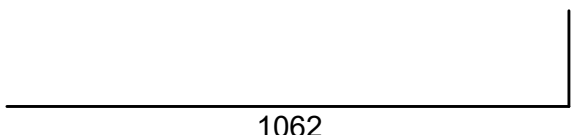
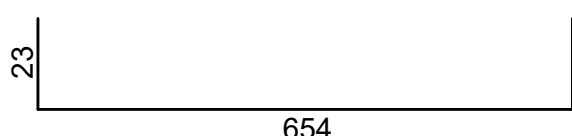
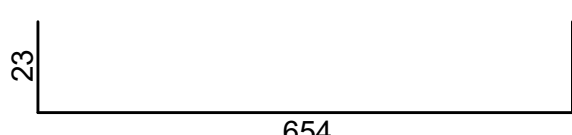
НАПОМЕНА: / NOTE:

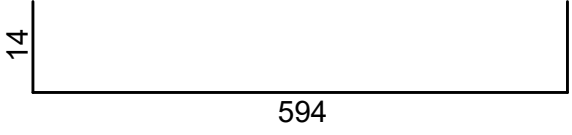
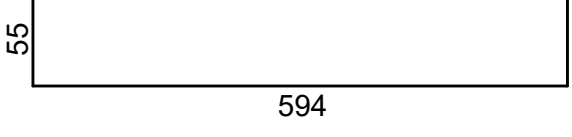
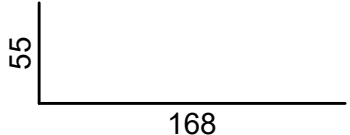
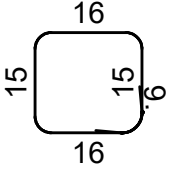
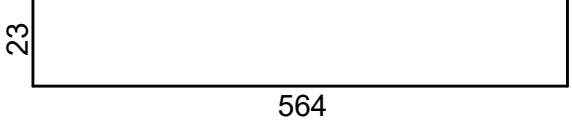
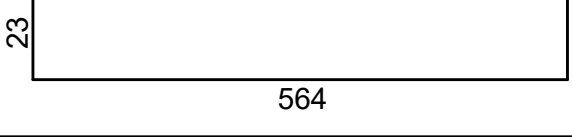
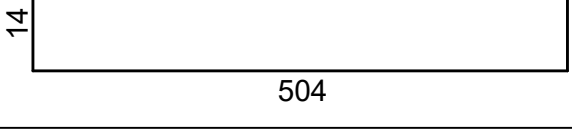
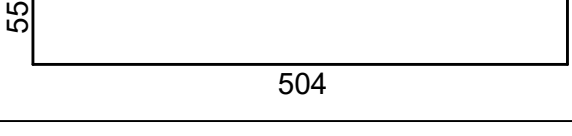
- В 500
- С 25/30 (МБ 30)
- Заштитни слој: $a_0=2\text{cm}$
/ Concrete cover:

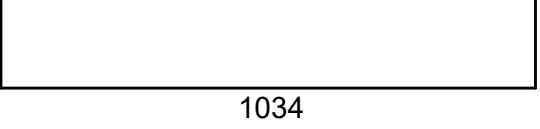
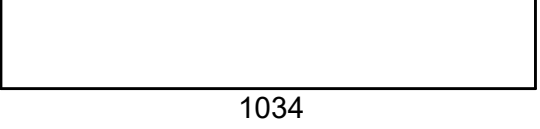
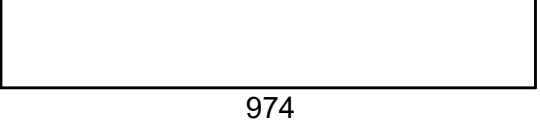
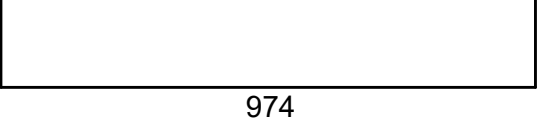
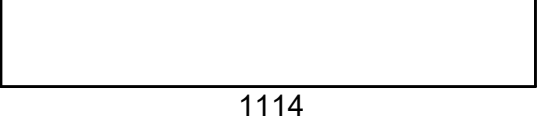
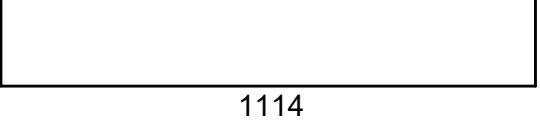
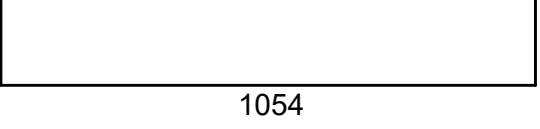
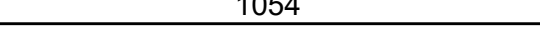
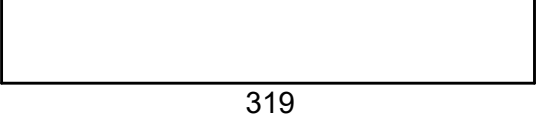
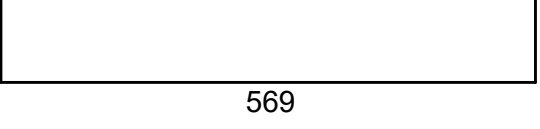
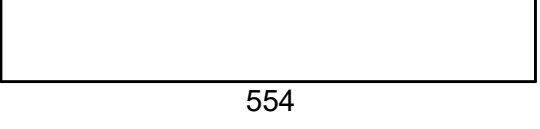
±0.00 / 84.43

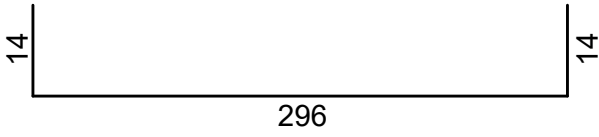
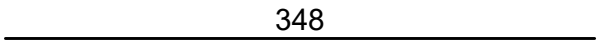
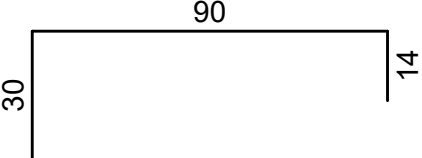
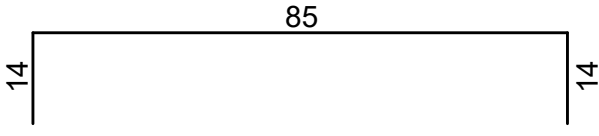
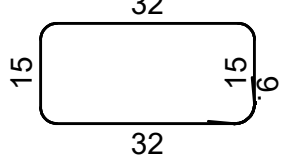
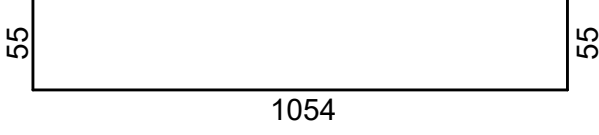
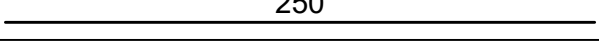
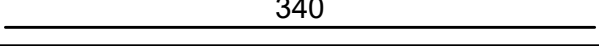
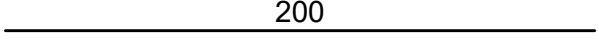
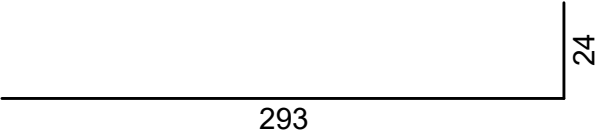
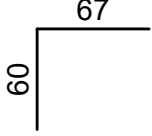
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg _n [m]
05 Темељ/ Foundation (1 kom)					
1		14	8.23	8	65.84
2		14	12.00	8	96.00
3		14	8.78	8	70.24
4		10	11.35	4	45.40
5		14	10.90	4	43.60
6		10	6.68	4	26.72
7		8	2.38	521	1239.98
8		8	2.64	568	1499.52
9		8	9.69	38	368.22
10		8	7.10	26	184.60
11		8	10.79	26	280.54

ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lgn [m]
12		14	10.07	4	40.28
13		14	8.80	2	17.60
14		14	4.35	2	8.70
15		8	1.06	20	21.20
16		8	2.44	120	292.80
17		14	1.60	2	3.20
18		14	1.55	2	3.10
19		14	1.74	2	3.48
20		14	9.10	2	18.20
21		14	2.91	2	5.82
22		14	4.04	2	8.08

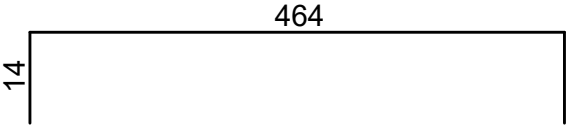
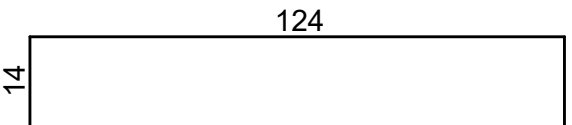
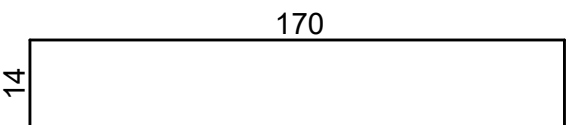
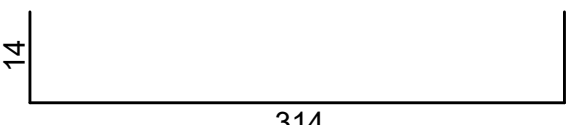
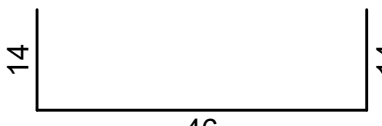
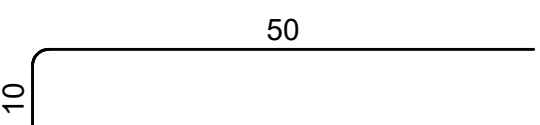
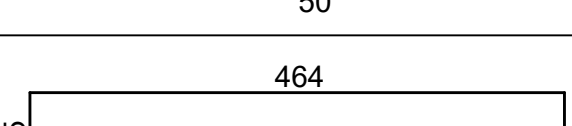
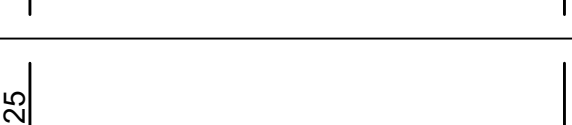
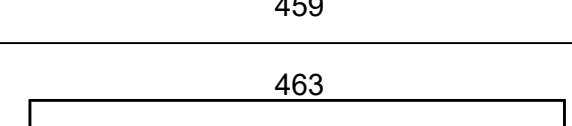
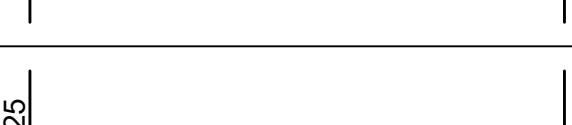
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg _n [m]
23		14	3.24	2	6.48
24		8	4.84	8	38.72
25		8	10.01	12	120.12
26		8	1.26	12	15.12
27		14	4.62	2	9.24
28		14	6.12	2	12.24
29		14	6.51	2	13.02
30		14	6.72	2	13.44
31		14	11.17	2	22.34
32		14	7.00	4	28.00
33		10	7.00	2	14.00

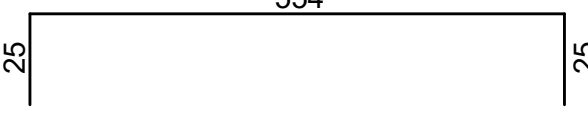
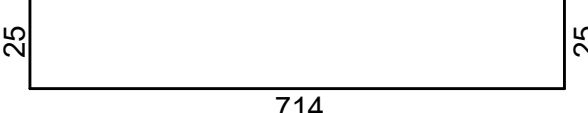
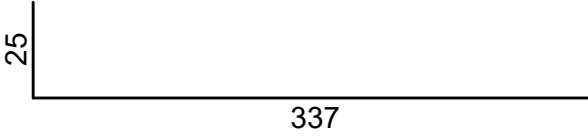
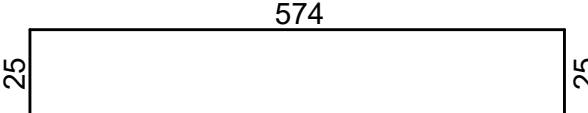
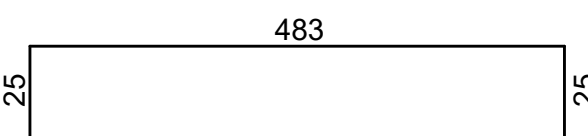
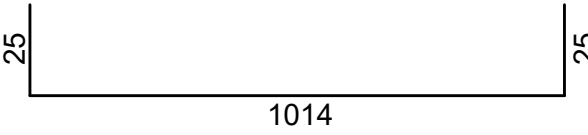
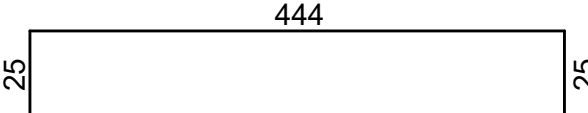
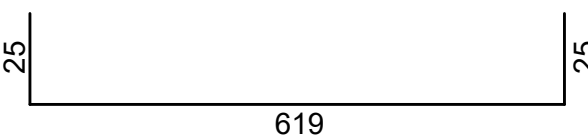
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lgn [m]
34		8	2.50	598	1495.00
35		8	6.22	18	111.96
36		14	7.04	2	14.08
37		14	2.23	2	4.46
38		8	0.80	43	34.40
39		14	6.10	4	24.40
40		10	6.10	2	12.20
41		8	5.32	18	95.76
42		14	6.14	2	12.28
43		14	1.80	2	3.60

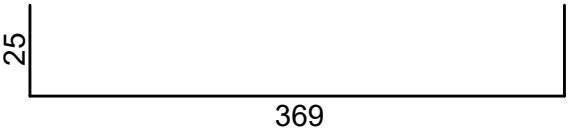
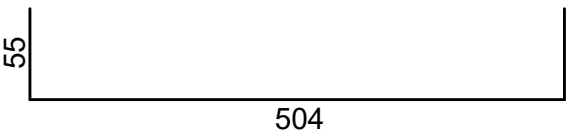
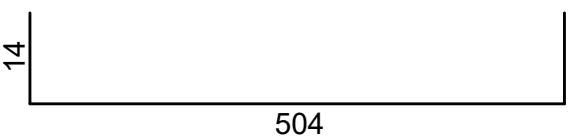
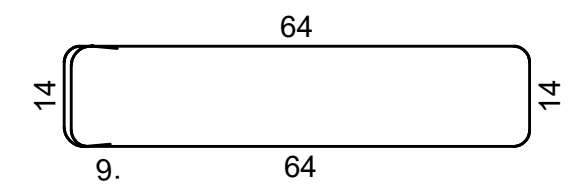
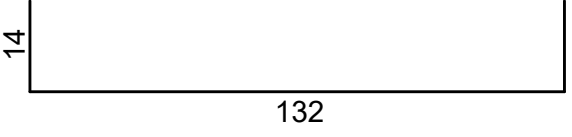
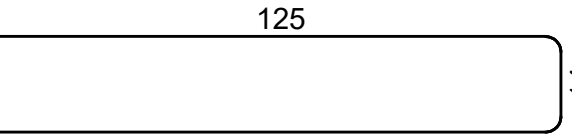
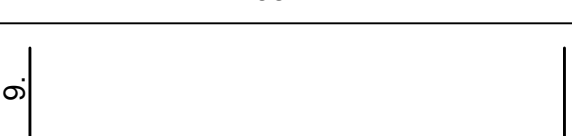
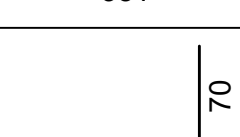
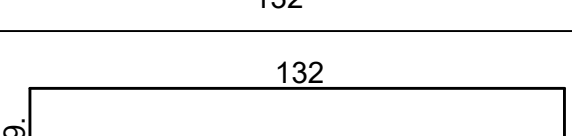
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lgn [m]
44		14	10.80	4	43.20
45		10	10.80	2	21.60
46		8	10.02	18	180.36
47		14	10.84	2	21.68
48		14	11.60	24	278.40
49		10	11.60	12	139.20
50		8	10.82	106	1146.92
51		14	10.54	2	21.08
52		14	4.29	2	8.58
53		14	6.79	2	13.58
54		8	5.82	4	23.28

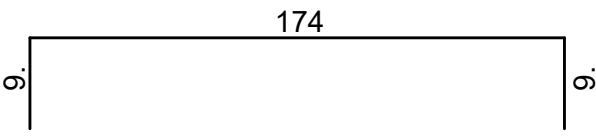
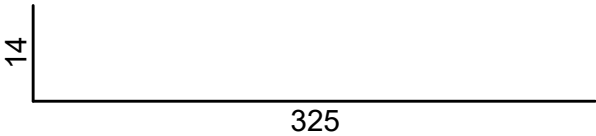
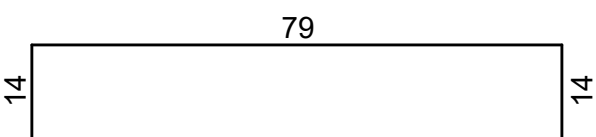
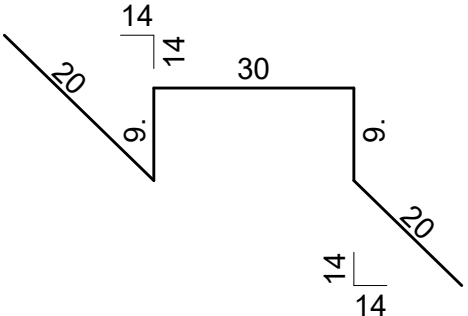
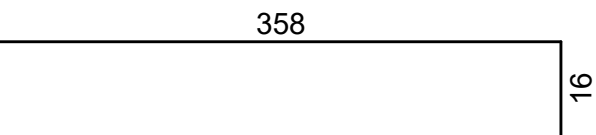
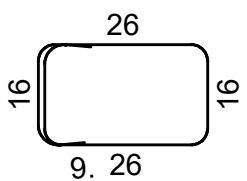
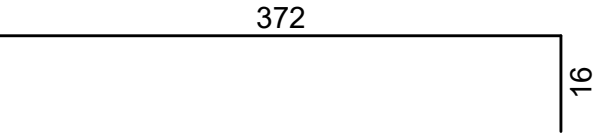
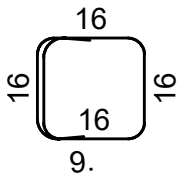
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lgn [m]
55		8	3.24	4	12.96
56		14	3.48	2	6.96
57		8	1.34	20	26.80
58		8	1.13	20	22.60
59		8	1.12	4	4.48
60		14	11.64	10	116.40
61		14	2.50	2	5.00
62		14	3.40	2	6.80
63		14	2.00	4	8.00
64		14	3.17	144	456.48
65		12	1.27	60	76.20

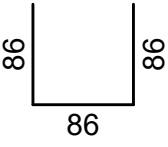
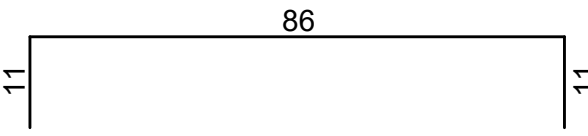
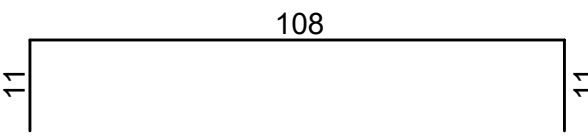
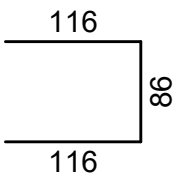
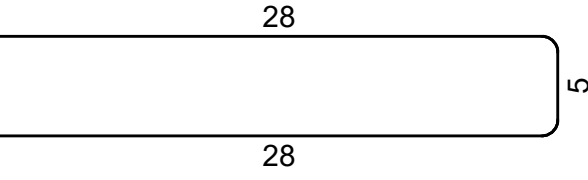
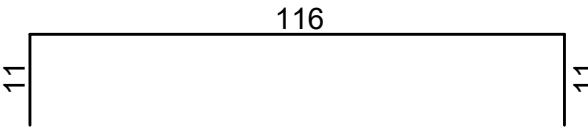
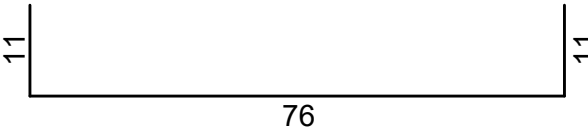
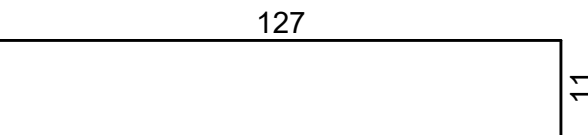
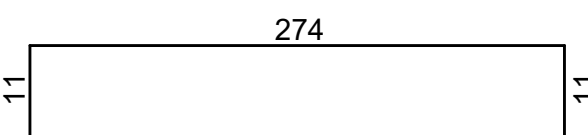
ШИПКЕ - РЕКАПИТУЛАЦИЈА			
Ø [mm]	Укупна дужина [m]	Јединична тежина [kg/m']	Тежина [kg]
B500			
8	7215.34	0.40	2850.06
10	259.12	0.62	159.88
12	76.20	0.89	67.67
14	1533.88	1.21	1852.93
УКУПНО (B500)			4930.53
УКУПНО			4930.53

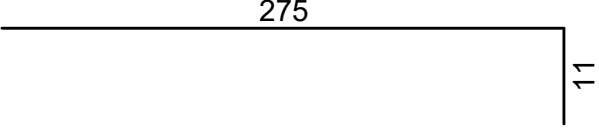
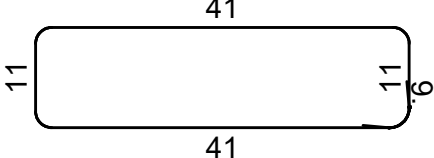
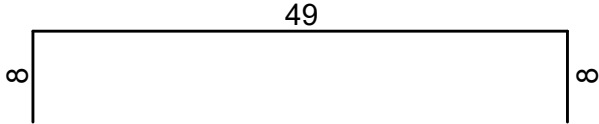
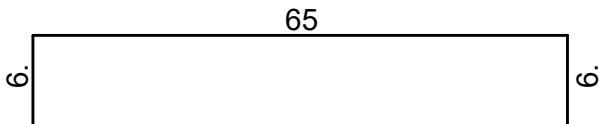
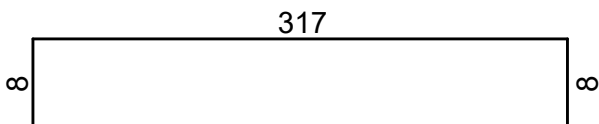
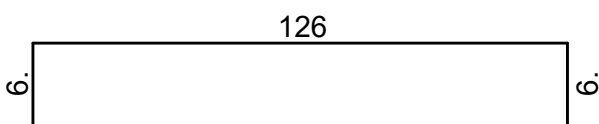
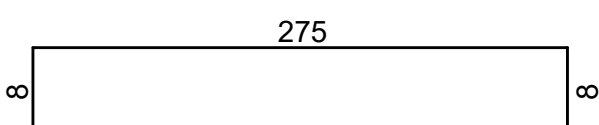
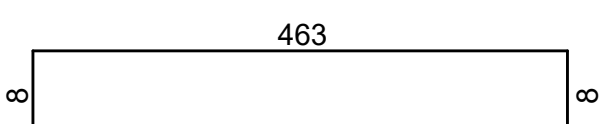
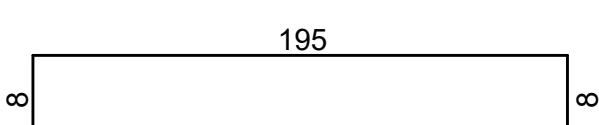
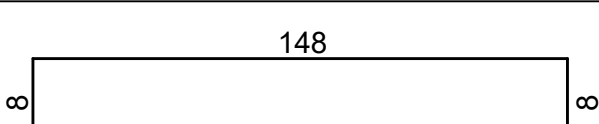
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg n [m]
06 Подна плоча / Flor slab (1 kom)					
1		12	4.92	8	39.36
2		12	1.52	36	54.72
3		12	1.98	36	71.28
4		12	3.42	48	164.16
5		12	0.74	22	16.28
6		8	1.10	1090	1199.00
7		12	5.14	12	61.68
8		12	5.09	4	20.36
9		12	5.13	4	20.52
10		12	3.24	4	12.96

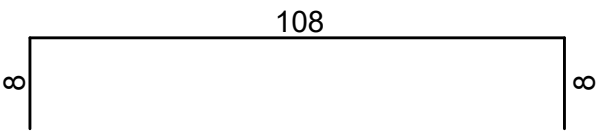
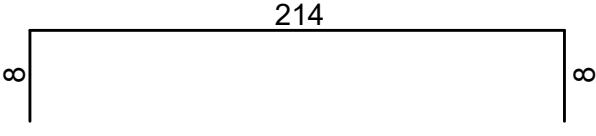
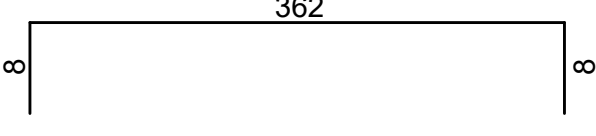
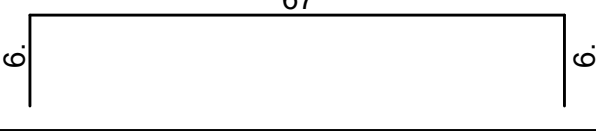
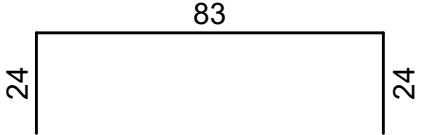
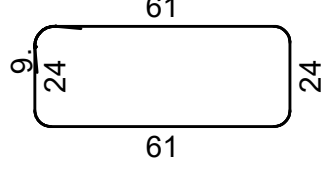
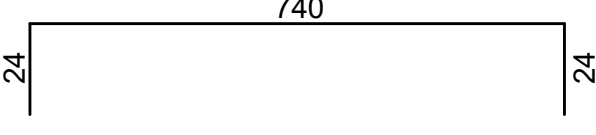
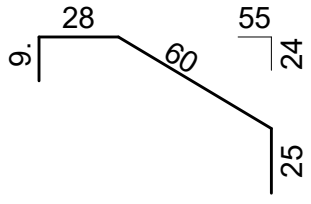
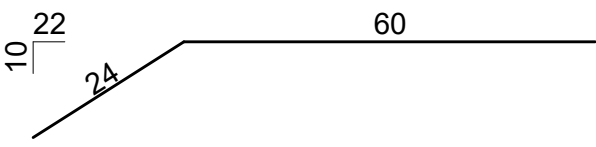
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg _n [m]
11		12	6.04	4	24.16
12		12	7.64	4	30.56
13		12	9.94	2	19.88
14		12	3.62	2	7.24
15		12	6.24	2	12.48
16		12	5.33	2	10.66
17		12	10.64	2	21.28
18		12	4.94	8	39.52
19		12	6.69	8	53.52

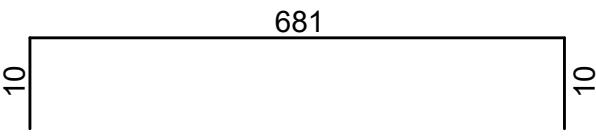
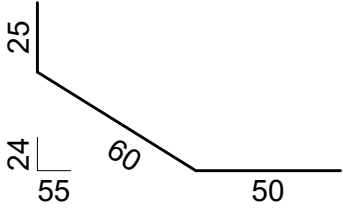
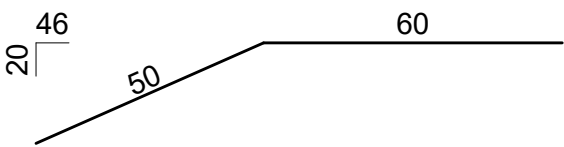
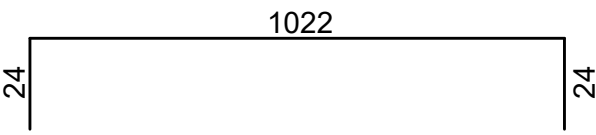
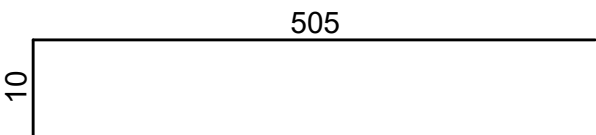
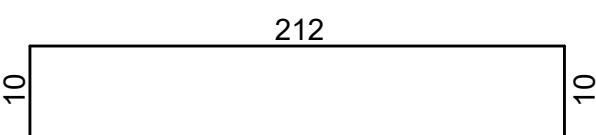
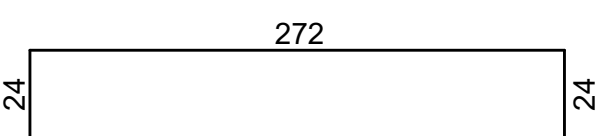
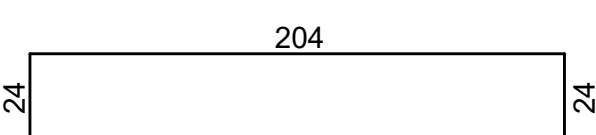
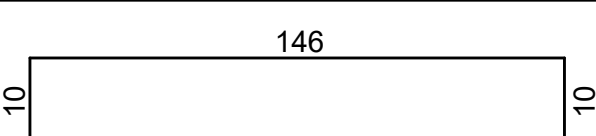
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lgn [m]
20		12	4.19	8	33.52
21		14	6.14	4	24.56
22		10	5.32	6	31.92
23		8	1.88	32	60.16
24		10	1.60	6	9.60
25		8	2.64	8	21.12
26		10	4.51	10	45.10
27		10	3.99	10	39.90
28		10	2.02	10	20.20
29		10	1.50	10	15.00

ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg _n [m]
30		10	1.92	82	157.44
31		8	3.39	24	81.36
32		8	1.07	38	40.66
33		10	0.88	700	616.00
06 Стуб 30/20 C1 ком.12 и C3 ком.4 / Columns (16 kom)					
34		14	3.74	96	359.04
35		8	1.18	448	528.64
06 Стуб 20/20 C2/ Columns (8 kom)					
36		14	3.88	48	186.24
37		8	0.98	272	266.56

ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg _n [m]
06 Канали уз осу В (2 ком)					
38		8	2.58	10	25.80
39		8	1.08	140	151.20
40		8	1.30	76	98.80
41		8	3.18	38	120.84
42		8	0.61	76	46.36
43		8	1.38	28	38.64
44		8	0.98	28	27.44
45		8	1.38	84	115.92
46		8	2.96	20	59.20

ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lgn [m]
47		8	2.86	84	240.24
48		8	1.22	14	17.08
06 Канали између оса А и Б (1 ком)					
49		8	0.65	190	123.50
50		8	0.77	326	251.02
51		8	3.33	36	119.88
52		8	1.38	56	77.28
53		8	2.91	40	116.40
54		8	4.79	10	47.90
55		8	2.11	10	21.10
56		8	1.64	10	16.40

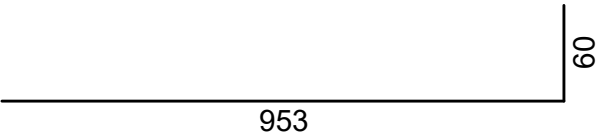
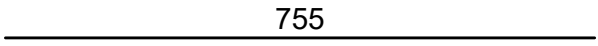
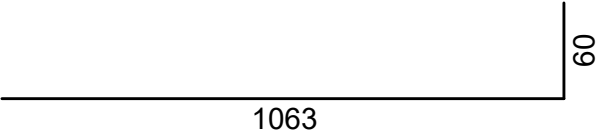
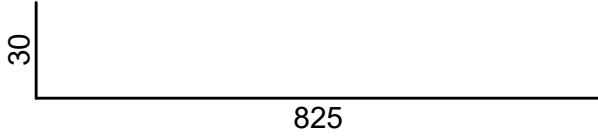
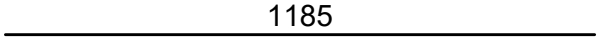
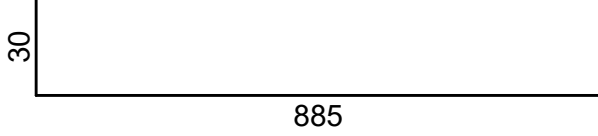
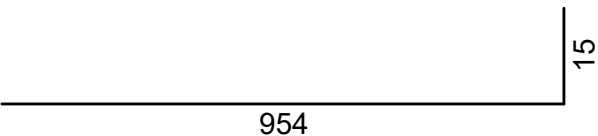
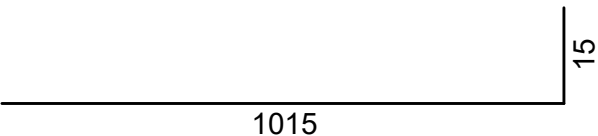
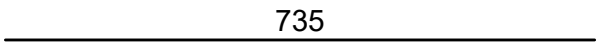
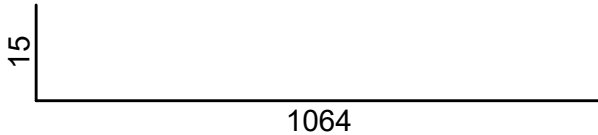
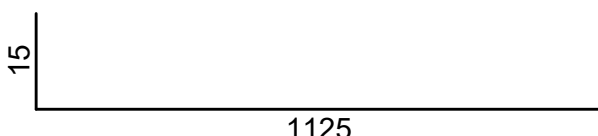
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg n [m]
57		8	1.24	22	27.28
58		8	2.30	8	18.40
59		8	3.78	8	30.24
60		8	0.79	8	6.32
06 Ступеништа (1 ком)					
61		10	1.31	48	62.88
62		8	1.88	184	345.92
63		10	7.88	6	47.28
64		8	1.22	126	153.72
65		8	0.84	126	105.84

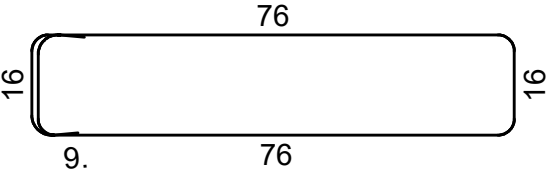
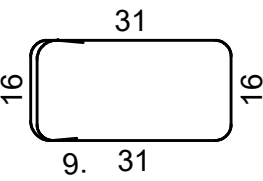
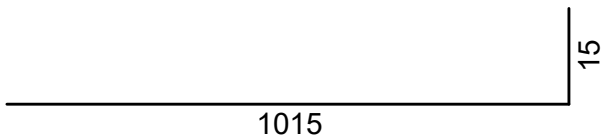
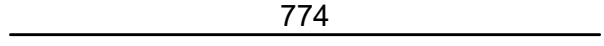
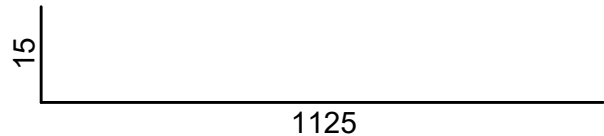
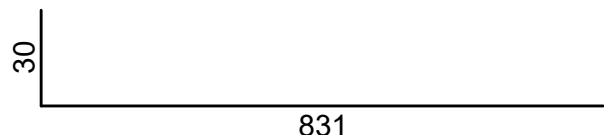
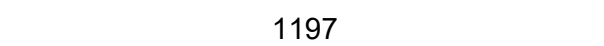
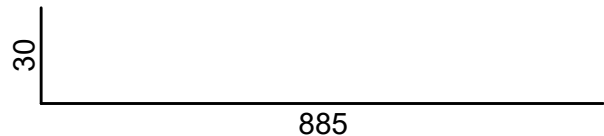
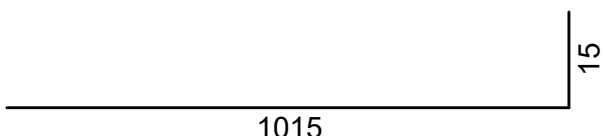
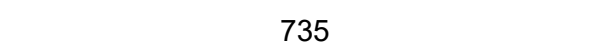
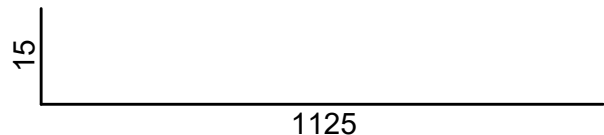
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lgn [m]
66		10	7.01	10	70.10
67		8	1.35	32	43.20
68		8	1.10	32	35.20
69		10	10.70	6	64.20
70		10	5.15	20	103.00
71		10	2.32	10	23.20
72		10	3.20	6	19.20
73		10	2.52	6	15.12
74		10	1.66	10	16.60

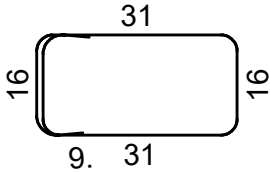
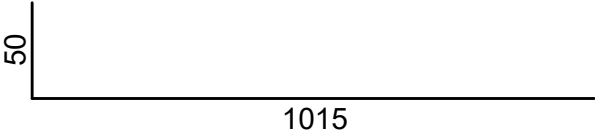
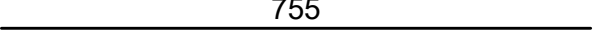
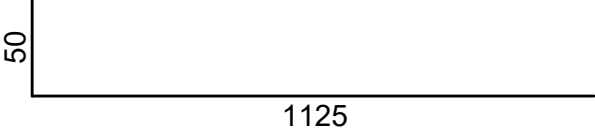
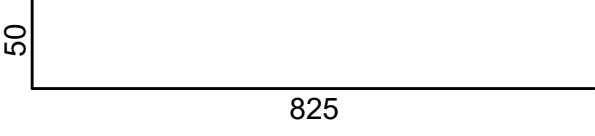
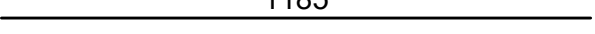
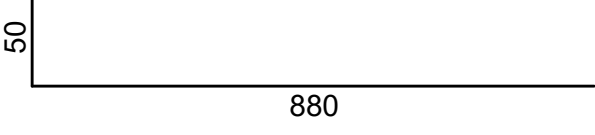
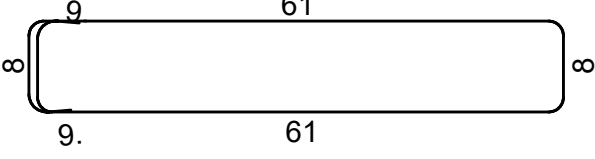
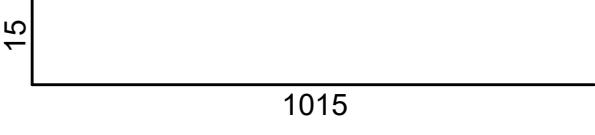
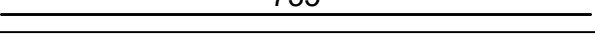
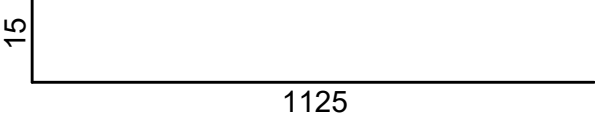
ШИПКЕ - РЕКАПИТУЛАЦИЈА			
Ø [mm]	Укупна дужина [m]	Јединична тежина [kg/m']	Тежина [kg]
B500			
8	4678.62	0.40	1848.05
10	1356.74	0.62	837.11
12	714.14	0.89	634.16
14	569.84	1.21	688.37
УКУПНО (B500)			4007.69
УКУПНО			4007.69

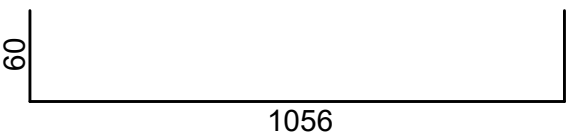
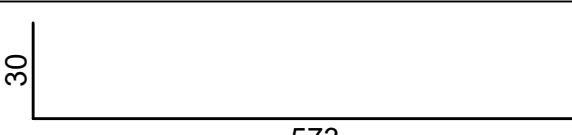
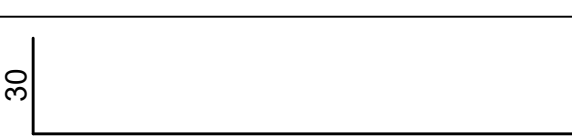
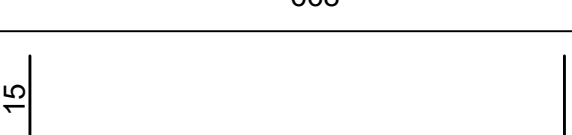
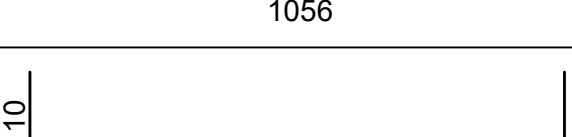
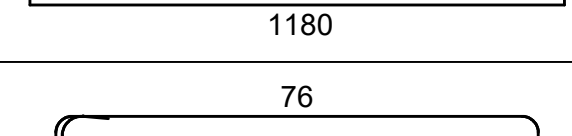
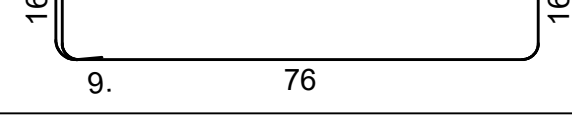
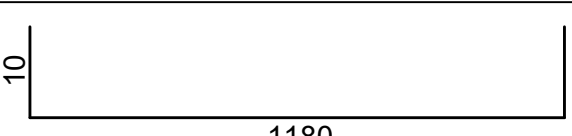
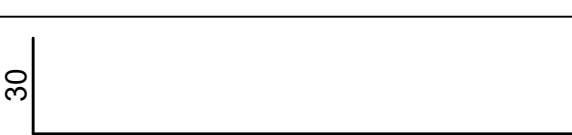
Зграда за СС и ТК са отправником у службеном месту Сајлово
спецификација за цртеж бр.06
10/10

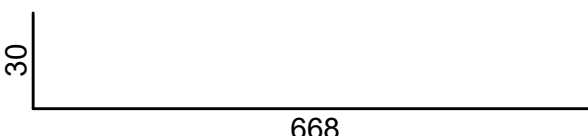
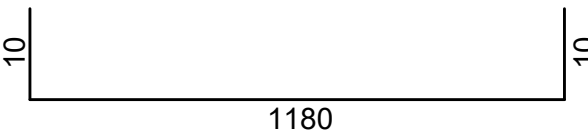
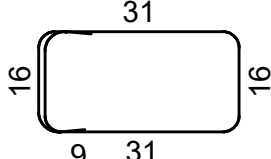
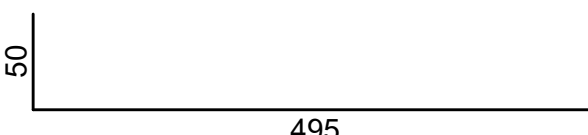
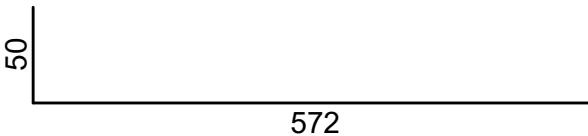
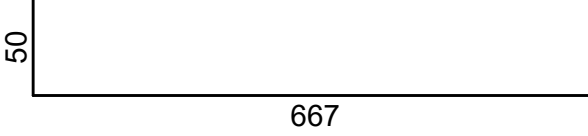
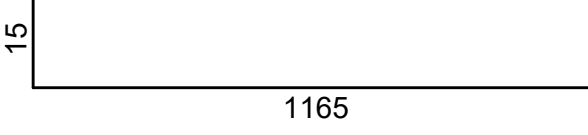
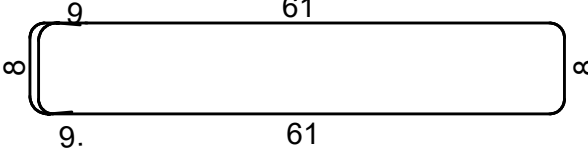
МРЕЖЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА						
Позиција	Ознака мреже	В [cm]	L [cm]	n kom]	Јединична теж. [kg/m2]	Укупна тежина [kg]
06 Подна плоча / Flor slab (1 kom)						
I-1	Q-257	215	464	12	4.16	498.25
I-2	Q-257	109	464	2	4.16	42.10
I-3	Q-257	199	464	2	4.16	76.86
I-4	Q-257	215	444	8	4.16	317.84
I-5	Q-257	109	444	2	4.16	40.28
I-6	Q-257	199	444	2	4.16	73.55
I-7	Q-257	215	399	2	4.16	71.41
I-8	Q-257	215	574	8	4.16	410.91
I-9	Q-257	164	574	2	4.16	78.36
I-10	Q-257	215	463	2	4.16	82.86
I-11	Q-257	104	463	2	4.16	40.08
I-12	Q-257	215	554	6	4.16	297.44
I-13	Q-257	204	554	2	4.16	94.08
I-14	Q-257	119	464	2	4.16	45.96
УКУПНО						2169.98

ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg _n [m]
07 Греда у оси 1 и 4/ Beam in the axis 1 and 4 (2 kom)					
1		12	10.13	6	60.78
2		12	7.55	6	45.30
3		12	11.23	6	67.38
4		12	8.55	6	51.30
5		12	11.85	6	71.10
6		12	9.15	6	54.90
7		10	9.69	4	38.76
8		10	10.30	4	41.20
9		10	7.35	8	58.80
10		10	10.79	4	43.16
11		10	11.40	4	45.60

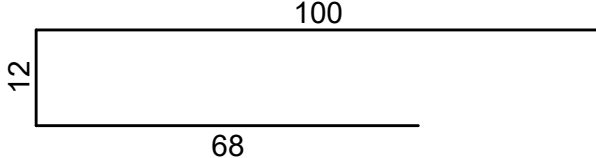
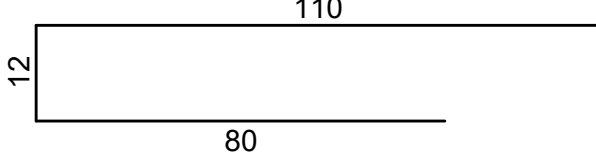
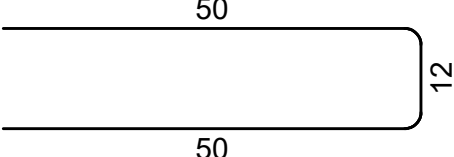
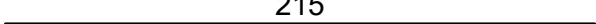
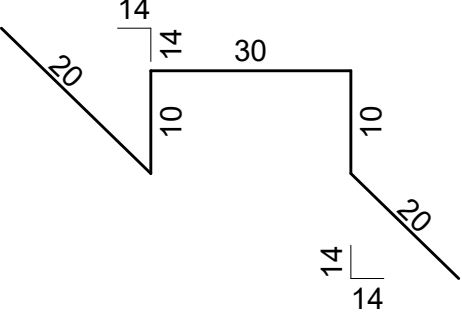
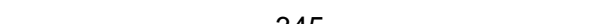
ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lgn [m]
12		8	2.18	384	837.12
13		8	1.28	20	25.60
07 Греда у оси 2и 3 / Beam in the axis 2 and 3 (2 kom)					
1		14	10.30	6	61.80
2		14	7.74	6	46.44
3		14	11.40	6	68.40
4		14	8.61	6	51.66
5		14	11.97	6	71.82
6		14	9.15	6	54.90
7		10	10.30	4	41.20
9		10	7.35	4	29.40
10		10	11.40	4	45.60

ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg _n [m]
11		8	1.28	404	517.12
07 Фасадна греда у оси 1 и 4/ Facing beams in axis 1 and 4 (2 kom)					
1		12	10.65	4	42.60
2		12	7.55	4	30.20
3		12	11.75	4	47.00
4		12	8.75	4	35.00
5		12	11.85	4	47.40
6		12	9.30	4	37.20
7		8	1.64	276	452.64
8		10	10.30	4	41.20
9		10	7.35	4	29.40
10		10	11.40	4	45.60

ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lgn [m]
07 Греда у оси А и Ђ/ Beam in the axis A and Ђ (2 kom)					
1		12	11.76	6	70.56
2		12	6.03	6	36.18
3		12	6.98	6	41.88
4		10	10.86	4	43.44
5		10	12.00	4	48.00
6		8	2.18	144	313.92
7		8	1.28	10	12.80
07 Греда у оси Б,В,Г и Д/ Beam in the axis Б,В, Г and Д (4 kom)					
1		12	12.00	12	144.00
2		12	6.03	12	72.36

ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg _n [m]
3		12	6.98	12	83.76
4		10	12.00	8	96.00
5		8	1.28	336	430.08
07 Фасадна греда у оси А и Ђ/ Facing beams in axis A and Ђ (2 kom)					
1		12	7.95	4	31.80
2		12	5.45	4	21.80
3		12	6.22	4	24.88
4		12	7.17	4	28.68
5		10	11.80	4	47.20
6		8	1.64	116	190.24

ШИПКЕ - РЕКАПИТУЛАЦИЈА			
Ø [mm]	Укупна дужина [m]	Јединична тежина [kg/m']	Тежина [kg]
B500			
8	2779.52	0.40	1097.91
10	694.56	0.62	428.54
12	1146.06	0.89	1017.70
14	355.02	1.21	428.86
УКУПНО (B500)			2973.02
УКУПНО			2973.02

ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lg n [m]
08 Плоча на коти +3.70 доња зона/ Slab at elevation +3.70 lower zone (1 kom)					
1		10	1.20	595	714.00
2		10	1.80	410	738.00
3		10	2.02	12	24.24
4		8	1.12	16	17.92
5		12	2.15	12	25.80
6		10	0.90	750	675.00
08 Плоча на коти +3.70 горња зона/ Slab at elevation +3.70 upper zone (1 kom)					
7		10	6.05	106	641.30
8		10	3.60	34	122.40
9		10	7.86	32	251.52
10		10	6.40	32	204.80
11		10	9.90	61	603.90
12		10	3.45	68	234.60
13		10	7.30	32	233.60

ШИПКЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА					
озн.	Облик и мере [cm]	Б500Ø [mm]	lg [m]	n [kom]	lgn [m]
14	330	10	3.30	34	112.20
15	585	10	5.85	32	187.20

ШИПКЕ - РЕКАПИТУЛАЦИЈА			
Ø [mm]	Укупна дужина [m]	Јединична тежина [kg/m']	Тежина [kg]
B500			
8	17.92	0.40	7.08
10	4742.76	0.62	2926.28
12	25.80	0.89	22.91
УКУПНО (B500)			2956.27
УКУПНО			2956.27

МРЕЖЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА						
Позиција	Ознака мреже	В [cm]	L [cm]	n kom]	Јединична теж. [kg/m2]	Укупна тежина [kg]
08 Плоча на коти +3.70 доња зона/ Slab at elevation +3.70 lower zone (1 kom)						
I-1	Q-335	215	468	6	5.44	328.61
I-2	Q-335	203	468	2	5.44	103.42
I-3	Q-335	153	468	1	5.44	38.98
I-4	Q-335	215	558	3	5.44	195.90
I-5	Q-335	203	558	1	5.44	61.66
I-6	Q-335	153	558	1	5.44	46.47
I-7	Q-335	108	558	1	5.44	32.80
I-8	Q-335	215	578	3	5.44	202.92
I-9	Q-335	203	578	1	5.44	63.87
I-10	Q-335	153	578	1	5.44	48.14
I-11	Q-335	108	578	1	5.44	33.98
I-12	Q-335	215	448	3	5.44	157.28
I-13	Q-335	203	448	1	5.44	49.50
I-14	Q-335	153	448	1	5.44	37.31
I-15	Q-335	108	448	1	5.44	26.34
I-16	Q-335	153	468	1	5.44	38.98
I-17	Q-335	108	468	2	5.44	55.02
УКУПНО						1521.16
08 Плоча на коти +3.70 горња зона/ Slab at elevation +3.70 upper zone (1 kom)						
II-1	Q-188	215	206	5	3.06	67.74
II-2	Q-188	196	206	2	3.06	24.70
II-3	Q-188	215	301	5	3.06	98.98
II-4	Q-188	196	301	2	3.06	36.10
II-5	Q-188	74	206	1	3.06	4.66
II-6	Q-188	74	301	1	3.06	6.81

МРЕЖЕ - СПЕЦИФИКАЦИЈА						
Позиција	Ознака мреже	В [cm]	L [cm]	n kom]	Јединична теж. [kg/m2]	Укупна тежина [kg]
II-7	Q-188	174	206	1	3.06	10.96
II-8	Q-188	174	301	1	3.06	16.02
II-9	Q-188	154	206	1	3.06	9.70
II-10	Q-188	154	301	1	3.06	14.18
УКУПНО						289.87

ШИПКЕ - РЕКАПИТУЛАЦИЈА			
Ø [mm]	Укупна дужина [m]	Јединична тежина [kg/m']	Тежина [kg]
B500			
8	14691.40	0.40	5803.10
10	7053.18	0.62	4351.81
12	1962.20	0.89	1742.43
14	2458.74	1.21	2970.16
УКУПНО (B500)			14867.51
УКУПНО			14867.51

МРЕЖЕ - РЕКАПИТУЛАЦИЈА					
Ознака мреже	B [cm]	L [cm]	n [ком.]	Јединична теж. [kg/m2]	Укупна тежина [kg]
Q-188	215	600		3.06	289.85
Q-257	215	600		4.16	2169.98
Q-335	215	600		5.44	1521.18
УКУПНО					3981.01